

This is a digital copy of a book that was preserved for generations on library shelves before it was carefully scanned by Google as part of a project to make the world's books discoverable online.

It has survived long enough for the copyright to expire and the book to enter the public domain. A public domain book is one that was never subject to copyright or whose legal copyright term has expired. Whether a book is in the public domain may vary country to country. Public domain books are our gateways to the past, representing a wealth of history, culture and knowledge that's often difficult to discover.

Marks, notations and other marginalia present in the original volume will appear in this file - a reminder of this book's long journey from the publisher to a library and finally to you.

#### Usage guidelines

Google is proud to partner with libraries to digitize public domain materials and make them widely accessible. Public domain books belong to the public and we are merely their custodians. Nevertheless, this work is expensive, so in order to keep providing this resource, we have taken steps to prevent abuse by commercial parties, including placing technical restrictions on automated querying.

We also ask that you:

- + *Make non-commercial use of the files* We designed Google Book Search for use by individuals, and we request that you use these files for personal, non-commercial purposes.
- + Refrain from automated querying Do not send automated queries of any sort to Google's system: If you are conducting research on machine translation, optical character recognition or other areas where access to a large amount of text is helpful, please contact us. We encourage the use of public domain materials for these purposes and may be able to help.
- + *Maintain attribution* The Google "watermark" you see on each file is essential for informing people about this project and helping them find additional materials through Google Book Search. Please do not remove it.
- + Keep it legal Whatever your use, remember that you are responsible for ensuring that what you are doing is legal. Do not assume that just because we believe a book is in the public domain for users in the United States, that the work is also in the public domain for users in other countries. Whether a book is still in copyright varies from country to country, and we can't offer guidance on whether any specific use of any specific book is allowed. Please do not assume that a book's appearance in Google Book Search means it can be used in any manner anywhere in the world. Copyright infringement liability can be quite severe.

#### **About Google Book Search**

Google's mission is to organize the world's information and to make it universally accessible and useful. Google Book Search helps readers discover the world's books while helping authors and publishers reach new audiences. You can search through the full text of this book on the web at <a href="http://books.google.com/">http://books.google.com/</a>



#### Acerca de este libro

Esta es una copia digital de un libro que, durante generaciones, se ha conservado en las estanterías de una biblioteca, hasta que Google ha decidido escanearlo como parte de un proyecto que pretende que sea posible descubrir en línea libros de todo el mundo.

Ha sobrevivido tantos años como para que los derechos de autor hayan expirado y el libro pase a ser de dominio público. El que un libro sea de dominio público significa que nunca ha estado protegido por derechos de autor, o bien que el período legal de estos derechos ya ha expirado. Es posible que una misma obra sea de dominio público en unos países y, sin embargo, no lo sea en otros. Los libros de dominio público son nuestras puertas hacia el pasado, suponen un patrimonio histórico, cultural y de conocimientos que, a menudo, resulta difícil de descubrir.

Todas las anotaciones, marcas y otras señales en los márgenes que estén presentes en el volumen original aparecerán también en este archivo como testimonio del largo viaje que el libro ha recorrido desde el editor hasta la biblioteca y, finalmente, hasta usted.

#### Normas de uso

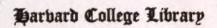
Google se enorgullece de poder colaborar con distintas bibliotecas para digitalizar los materiales de dominio público a fin de hacerlos accesibles a todo el mundo. Los libros de dominio público son patrimonio de todos, nosotros somos sus humildes guardianes. No obstante, se trata de un trabajo caro. Por este motivo, y para poder ofrecer este recurso, hemos tomado medidas para evitar que se produzca un abuso por parte de terceros con fines comerciales, y hemos incluido restricciones técnicas sobre las solicitudes automatizadas.

Asimismo, le pedimos que:

- + *Haga un uso exclusivamente no comercial de estos archivos* Hemos diseñado la Búsqueda de libros de Google para el uso de particulares; como tal, le pedimos que utilice estos archivos con fines personales, y no comerciales.
- + *No envíe solicitudes automatizadas* Por favor, no envíe solicitudes automatizadas de ningún tipo al sistema de Google. Si está llevando a cabo una investigación sobre traducción automática, reconocimiento óptico de caracteres u otros campos para los que resulte útil disfrutar de acceso a una gran cantidad de texto, por favor, envíenos un mensaje. Fomentamos el uso de materiales de dominio público con estos propósitos y seguro que podremos ayudarle.
- + Conserve la atribución La filigrana de Google que verá en todos los archivos es fundamental para informar a los usuarios sobre este proyecto y ayudarles a encontrar materiales adicionales en la Búsqueda de libros de Google. Por favor, no la elimine.
- + Manténgase siempre dentro de la legalidad Sea cual sea el uso que haga de estos materiales, recuerde que es responsable de asegurarse de que todo lo que hace es legal. No dé por sentado que, por el hecho de que una obra se considere de dominio público para los usuarios de los Estados Unidos, lo será también para los usuarios de otros países. La legislación sobre derechos de autor varía de un país a otro, y no podemos facilitar información sobre si está permitido un uso específico de algún libro. Por favor, no suponga que la aparición de un libro en nuestro programa significa que se puede utilizar de igual manera en todo el mundo. La responsabilidad ante la infracción de los derechos de autor puede ser muy grave.

#### Acerca de la Búsqueda de libros de Google

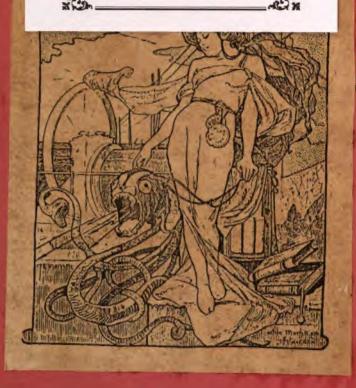
El objetivo de Google consiste en organizar información procedente de todo el mundo y hacerla accesible y útil de forma universal. El programa de Búsqueda de libros de Google ayuda a los lectores a descubrir los libros de todo el mundo a la vez que ayuda a autores y editores a llegar a nuevas audiencias. Podrá realizar búsquedas en el texto completo de este libro en la web, en la página http://books.google.com





BOUGHT FROM THE
ANDREW PRESTON PEABODY
FUND

BEQUEATHED BY
CAROLINE EUSTIS PEABODY
OF CAMBRIDGE







# FERRO-CARRIL ANDINO

# SECCION DE SAN LUIS Á LA PAZ Y MENDOZA

# INFORME GENERAL

DE

PROYECTO CON LAS ESPECIFICACIONES, ANALISIS DE PRECIOS

**DEMAS DOCUMENTOS JUSTIFICATIVOS** 

PRESENTADO

AL MINISTERIO DEL INTERIOR

POR EL

DEPARTAMENTO DE INGENIEROS CIVILES DE LA NACION

Buenos Aires, de 1883



BUENOS AIRES

Imprenta de M. BIEDMA, Belgrano 133 á 139

1884

AUG 8 2003

# A S. E. el Sr. Ministro del Interior Doctor D. Bernardo de Irigoyen.

Tengo el honor de presentar á V. E. los planos, perfiles, especificaciones, presupuestos é informe relativos á la prolongacion del Ferro-Carril Andino, correspondientes á las secciones de San Luis á Mendoza pasando por Villa de la Paz.

Los documentos análogos correspondientes á la Seccion de Mendoza á San Juan, se están preparando y espero poderlos presentar á la consideracion de V. E. dentro de poco tiempo, puesto que solo falta la terminacion del presupuesto el que se encuentra ya muy adelantado.

Debido al recargo de trabajo á que ha tenido que atender este Departamento desde 1881, así como á otras causas agenas á la voluntad de los empleados como ser enfermedades contraidas en el trabajo mismo, han obligado á postergar aquellos que no eran de absoluta necesidad á la prosecucion de las obras, limitándose solo á la preparacion de los proyectos, dejando para su oportunidad la de los presupuestos.

Es debido á esta causa que despues de haber presentado en Marzo de 1881 los planos y presupuestos de la Seccion de Villa de Mercedes á San Luis recien ahora ha sido posible terminar en todos sus detalles lo que corresponde á la Seccion de San Luis á La Paz y de La Paz á Mendoza.

El presupuesto de la Seccion de Villa Mercedes á San Luis, aprobado por acuerdo de Gobierno de 5 de Abril de 1881 fijaba el costo kilométrico en diez y ocho mil ocho pesos fuertes de curso legal con diez y ocho centavos, lo que equivale á diez y ocho mil seiscientos ocho pesos cuarenta y nueve centavos moneda nacional.

El precio medio kilométrico en las Secciones de San Luis á Mendoza pasando por La Paz, resulta de diez y nueve mil ciento setenta y cinco pesos moneda nacional con setenta y cuatro centavos.

Por los datos de que se disponia ántes de hacer el presupuesto preventivo definitivo se habia supuesto que en las secciones de San Luis á la Paz, Mendoza y San Juan, el costo kilométrico seria menor que en la primera de Villa de Mercedes á San Luis, por cuanto el presupuesto de esta seccion fué preparado cuando el material de via costaba mas de un cuarenta por ciento que lo que se ha pagado, sin embargo de esto, resulta que en las dos secciones de San Luis á La Paz y de la Paz á Mendoza, el costo kilométrico medio excede al de la primera seccion; porque hay obras de arte de mayor importancia y mas numerosas, así como por el mayor número de Estaciones y tambien de los talleres y tren-rodante.

El costo kilométrico de la seccion de Mendoza á San Juan es probable que resulte mas bajo que el de las de San Luis á La Paz y Mendoza apesar de que aumenta la distancia y por consiguiente los gastos en los trasportes, pero hay ménos obras de arte, son de menor importancia y el costo de la Estacion Mendoza está ya incluido en la otra seccion.

Así que se terminen los análisis de precios de algunas de las obras de la seccion de Mendoza á San Juan y otros detalles que aun faltan para completar los presupuestos, se podrá conocer el costo probable del camino en toda su estension desde Villa de Mercedes á San Juan y determinar entonces la suma que será indispensable invertir para la completa terminacion de las obras en todos sus detalles.

Considero prudente indicar á V. E. la relacion que hay entre los presupuestos de la traza estudiada por Elía y la que motiva este informe.

	Presupuesto Elfa		Presupuesto Departamento	
·	₽.		₽.	
Adquisicion de terrenos	109,800		100,000	
Limpieza de la via	21,500		11,200	
Movimientos de tierra	798,060		648,571	97
Obras de arte	146,474		445,351	<b>72</b>
Pasos á nivel	8,040		13,230	00
Via permanente	3.152,325	<b>22</b>	2.267,171	61
Estacion y edificios acceso-				
rios	314,200		353,144	86
Casas de camineros	24,800		42,871	45
Telégrafo	18,500		40,617	15
Tren-rodante	406,484	<b>4</b> 0	<b>5</b> 73,998	<b>0</b> 0
Imprevistos	249,798	38	224,807	84
Direccion é Inspeccion	269,500	00	78,217	20
Conservacion del camino			39,108	60
Ganancia de los Empresa-				
rios	501,017	00	-	
	6.663,702	00	4.838,290	40
·				

Segun esto resulta que el costo del camino estudiado y presupuestado por el Departamento de Ingenieros, importa pesos fuertes oro 1.785,411 60 ménos que lo que hubiere costado segun el presupuesto del Sr. Elía, debiendo observar que las mayores diferencias, se notan en el importe de los movimientos de tierra y de la via, puesto que hay otras partidas, como por ejemplo obras de arte en que los proyectados por el Departamento importan mas del doble de los del otro proyecto.

En general se puede establecer que todos los materiales empleados en las obras, así como el material movil es superior al que se habia presupuestado, lo que fácilmente se comprueba teniendo presente que en la via, por ejemplo, se ha adoptado el rail de acero de 27<sup>k</sup> 30 por metro en vez de hierro de 28<sup>k</sup> 00 que proyectaba emplear el Sr. Elía.

La via se está colocando sobre coginetes Levisey á razon de 1750 coginetes, 875 atravesaños, 1750 cuñas y 1750 chavetas por kilómetro, mientras que Elía solo calculaba emplear 1600 coginetes, 490 atravesaños, 1600 cuñas y 980 chavetas lo que demuestra que la via era proyectada construir en condiciones muy inferiores á lo que se está ejecutando.

La misma diferencia se puede hacer notar respecto del material de esplotacion, así como de todo el material fijo. El presupuesto que se acompaña es bastante exacto, puesto que se han tomado los precios de costo, segun los últimos contratos y se han agregado los demas gastos que exije la construccion, por lo que es de esperar que el costo definitivo no exeda la suma presupuestada.

Así que se termine el presupuesto de la seccion de Mendoza á San Juan se podrá fijar el presupuesto ó costo preventivo definitivo de todo el camino y la suma que fuere necesaria para completar el material de esplotacion debido al incremento del trabajo y al aumento probable por el desarrollo de las industrias debido á las facilidades que presta el camino despues de darse al servicio público.

Dios guarde á V. E.

GUILLERMO WHITE.

A. E. Rusiñol,
Secretario.

#### FERRO-CARRIL ANDINO

# Informe general del proyecto de la linea entre San Luis y Mendoza

#### Trazado y Altimetría

Al presentar el proyecto definitivo y completo de la línea de San Luis á Mendoza, estudiado y confeccionado por el persona de este Departamento, creo necesario, señor Director, acompañarlo con el presente informe, esplicando la manera como se ha llevado á cabo y los procedimientos que se han seguido al formular dicho proyecto, como tambien los criterios que han servido de base para la adopcion de la traza definitiva sobre el terreno y avaluacion de precios de todas las obras comprendidas en la Seccion que arrancando de la ciudad de San Luis concluye en la ciudad de Mendoza.

El estudio de esta Seccion sobre el terreno fué dividido en dos trozos distintos; el primero empezaba en la ciudad de San Luis terminando en la Villa de la Paz: el segundo arrancaba de este punto para terminar en la estacion Mendoza. Con objeto de simplificar las operaciones de cálculo, he clasificado en una sola seccion los dos trozos anteriormente citados, con lo que resulta un presupuesto general para la Seccion entre San Luis y Mendoza.

Se comisionó al Ingeniero Alberto Schneiderwind para que al frente de una Comision de Ingenieros, dirigiera y practicara el estudio sobre el terreno de la línea entre San Luis y Villa de la Paz; al mismo tiempo una segunda comision, dirigida por el Ingeniero José Mazzeri, debia estudiar la línea entre Villa de la Paz y la Estacion Mendoza. Estas dos Comisiones fueron nom-

bradas el 20 de Noviembre de 1880, las cuales procedieron conjuntamente á fijar sobre el terreno el punto que, situado en la Estacion Villa de la Paz, sirviera como punto de arranque á la Comision del Sr. Mazzeri y determinacion para la Comision del Sr. Schneiderwind.

Fijado este punto, dieron principio contemporáneamente al estudio de la traza definitiva; terminando las operaciones de campaña en la línea de San Luis á Villa de la Paz el mes de Junio del año 1881, y el mes de Agosto del mismo año concluyeron los de la línea de Villa de la Paz á Mendoza.

I. El trozo de San Luis á Villa de la Paz arranca de la Esacion San Luis y sigue en su direccion general el rumbo hácia Villa de la Paz, sin otra desviacion caracterizada que las que se encuentran en la parte comprendida entre los kilómetros 50 y 75, motivadas por dificultades que ofrecia el terreno, á fin de encontrar un conveniente desarrollo á la línea para salvar las fuertes pendientes que opone el paso del «Alto Pencoso». Las otras pequeñas desviaciones que se observan, tienen por objeto salvar bañados ú otros inconvenientes que se presentaban en el terreno.

Desde el kilómetro 75 hasta Villa de la Paz la línea es próximamente recta, segun puede verse en el trazado de la línea que acompaña al presente estudio.

La configuracion altimétrica del territorio en el trozo de San Luis á Villa de la Paz, se caracteriza por cuatro planos inclinados entre sí en sentido inverso dos á dos. La línea baja constantemente de San Luis hasta el Balde en una longitud de 29 kilómetros y medio y encuentra aquí el punto mas bajo de toda la Seccion de San Luis á Mendoza, punto que está 280 metros mas bajo que la Estacion San Luis.

Desde el Balde hasta la cumbre del Alto Pencoso, que significa próximamente otra distancia de 29 kilómetros, la línea sube sin interrupcion hasta salvar la cumbre del Alto Pencoso que se encuentra á 225 metros sobre el Balde.

De este punto empieza á bajar de nuevo hasta el Rio Desaguadero en una distancia de 25 kilómetros desde la cumbre del Pencoso, encontrando las orillas del citado rio á 208 metros próximamente mas bajo que dicha cumbre.

Desde el Rio Desaguadero hasta Villa de la Paz, que es el último de los cuatro planos inclinados, la línea sube con una longitud de 41 kilómetros y medio próximamente y una diferencia de nivel de 54 metros.

II. En el trozo de Villa de la Paz á Mendoza, la línea corre en general con rumbo directo hácia este último punto sin desviaciones notables.

Al llegar la traza al pueblito de San Vicente, dobla con direccion al Norte para seguir hácia San Juan, pasando por la extremidad Oeste de la ciudad de Mendoza, donde está proyectada la estacion de este nombre.

En el perfil de la línea se observa que desde el Rio Desagua dero hasta la Ciénaga del Rio Mendoza, es decir, en una longitud de 159 kilómetros próximamente, el terreno conserva una inclinacion uniforme, encontrándose la Ciénaga, que se estiende á la orilla izquierda de dicho rio, á una diferencia de nivel de 228 metros sobre el Rio Desaguadero.

Desde la Ciénaga del Rio Mendoza hasta un kilómetro y medio ántes de cruzar el zanjon en la proximidad del pueblo San Vicente, el terreno sube constantemente con una inclinacion mayor que la anterior, siendo 117 metros la diferencia de nivel y 20 kilómetros la longitud de la línea. Este punto corresponde próximamente al kilómetro 130 desde Villa de la l'az.

Del kilómetro 130, que es el punto de mayor elevacion entre las estaciones San Luis y Mendoza hasta esta última estacion, el terreno baja.

El territorio comprendido entre San Luis y Villa de la Paz, está cubierto casi constantemente de bosque de arbustos en su mayor parte, encontrándose tambien bosques de árboles, en los que abunda principalmente el algarrobo.

De Villa de la Paz á Mendoza la vegetacion es mas variada; hay bosques de grandes árboles mas ó ménos tupidos, predominando siempre el algarrobo en un espacio de 27 kilómetros.

Los montes de arbustos ocupan 52 kilómetros de la línea, se

cuentan 9 kilómetros de terreno cenagoso, 6 de terreno inculto y 43 de terreno cultivado, con viñas, potreros, etc.

La longitud total de la línea desde San Luis hasta el cero del trozo de Villa de la Paz á Mendoza, es de 123 kilómetros, 774 metros 60 centímetros.

La longitud de Villa de la Paz al cero de la Seccion de Mendoza á San Juan, es de 136 kilómetros, ochocientos cuarenta y ocho metros (848<sup>m</sup>) y noventa y dos centímetros (0<sup>m</sup>92). En esta longitud se han añadido cien metros para alargamiento de la Estacion Mendoza que se han tomado de la Seccion Mendoza á San Juan.

La longitud total de la Seccion desde San Luis al extremo Norte de la Estacion Mendoza, es de 260 kilómetros, setecientos veinte y tres metros (723<sup>m</sup>) con cincuenta y dos centímetros (0<sup>m</sup>52).

El total de metros de desarrollo en curva de la línea, suma diez y nueve mil doscientos cincuenta y un metros (19,251<sup>m</sup>) con ochenta y tres centímetros (0<sup>m</sup>83). El número de estas curvas es 37. Queda entónces como alineacion recta la cantidad de 241,471<sup>m</sup>69 doscientos cuarenta y un mil cuatrocientos setenta y un metros con sesenta y nueve centímetros.

Los radios de las curvas varían entre los límites de cinco mil (5000) y seiscientos metros (600).

La rampa máxima desde San Luis á Mendoza es de  $\frac{1}{91}$  ó sea once milímetros por metro. Esta rampa está comprendida entre los kilómetros  $47^k \cdot 450^m$  y  $50^k$ , midiendo una longitud de dos mil quinientos cincuenta metros ( $2550^m$ ). La rampa máxima desde Mendoza á San Luis es de  $\frac{1}{83}$  ó sea doce milímetros por metro. Esta rampa está comprendida entre los kilómetros  $2^k \cdot 200^m$  y  $4^k \cdot 600^m$ , midiendo una longitud de dos mil cuatrocientos metros ( $2400^m$ ).

Dos variantes han sido estudiadas y adoptadas definitivamente entre San Luis y Mendoza. La primera se hizo en Villa de la Paz, con objeto de mover la estacion cuatro kilómetros mas hácia San Luis del sitio en que primitivamente fué proyectado: con esta variante pudo colocarse la estacion en un terreno mas

adecuado á la nueva situacion que se proyecta destinar á la poblacion Villa de la Paz, consiguiendo además colocar la estacion en terreno de propiedad fiscal. Esta variante mide una longitud de 7 kilómetros próximamente.

La segunda variante fué practicada en el último trecho de la línea que precede la entrada á la Estacion Mendoza. Por esta variante la línea pasa al Norte del pueblo de San Vicente y no al Sud como en el trazado primitivo, y fué estudiada con objeto de eliminar una fuerte pendiente que en el primer trazado llegaba al trece (13) por mil, miéntras que en el resto de la Seccion ninguna pendiente pasa del doce (12) por mil. Fué conseguido este objeto habiendo podido reducir la pendiente al diez (10) por mil y disminuyendo de un kilómetro la longitud total de la via. La longitud de esta variante mide ocho (8) kilómetros próximamente.

# Adquisicion de terrenos, indemnizaciones, limpiesa de la via

El monto total para la expropiacion del terreno destinado á la construccion de la via y las indemnizaciones á las propiedades atravezadas por el Ferro-carril, forma una partida de presupuesto muy indeterminada, como fácilmente se comprende, por la dificultad de conocer ántes de efectuar el pago cual sea el gasto total, pues el territorio que se atravieza se encuentra en condiciones especiales.

Cerca de la ciudad de Mendoza, sobre todo, es donde la apreciacion es mas difícil, pues este terreno está todo cultivado, cruzado por abundantes canales de riego, y tan subdividida la propiedad, que indudablemente harán subir el costo de las expropiaciones é indemnizaciones.

Creo que no sea exagerada la cantidad de cien mil pesos fuertes, asignando de esta suma ochenta mil para la expropiacion y veinte mil para la indemnizacion. De este suma, la mayor parte se empleará en los terrenos próximos á la Estacion Mendoza.

Puede calcularse en once mil doscientos pesos fuertes los gastos para la limpieza de la via.

#### Movimientos de tíerra

El movimiento de tierra entre San Luis y Villa de la Paz al-

canza á un millon trescientos cuarenta y siete mil trescientos diez y seis metros cúbicos y setecientos cincuenta decímetros (1,347,316. 750m³) de terraplenes y doscientos cincuenta y dos mil cuatrocientos sesenta y siete metros cúbicos ochenta decímetros (252,467.080) de desmonte.

Entre Villa de la Paz y Mendoza, los terraplenes se han calculado en un millon ochenta y cuatro mil setecientos ochenta y dos metros cúbicos con cuatrocientos diez decímetros (1,084,782.410) y los desmontes en ciento veinte y tres mil ochocientos sesenta y cuatro metros cúbicos con quinientos diez decímetros (123,864.510).

El total de la Seccion entre San Luis y Mendoza, representa dos millones cuatrocientos treinta y dos mil noventa y nueve metros cúbicos con ciento sesenta decímetros (2,432,099.160m³) de terraplenes, y trescientos setenta y seis mil trescientos treinta y uno metros cúbicos con quinientos noventa decímetros de desmontes, lo que representa el movimiento de tierra en dos millones ochocientos ocho mil cuatrocientos treinta metros cúbicos con setecientos cincuenta decímetros (2,808,430.750m³) entre terraplenes y desmontes calculados hasta el plano de formacion de la via.

El cubo del balasto comprendido entre el plano de formacion de la via y el plano de asiento de los coginetes en toda la Seccion San Luis á Mendoza, es de doscientos treinta y nueve mil ciento sesenta metros cúbicos con ciento sesenta decímetros (239,160.160). La porcion superior de balasto se ha comprendido en el costo del armamento de la via.

Todo este movimiento de tierra ha sido clasificado en cuatro diferentes categorías, tomando por base la facilidad de la escavacion, así:

- 1° Categoría—Tierra de fácil escavacion (vegetal, arena suelta, etc.) forma un total de dos millones doscientos nueve mil seiscientos cincuenta y tres metros cúbicos ochocientos ochenta decímetros (2,209,653.880m³) y se encuentra entre los hectómetros 8 á 487—502 á 540—554 á 575—585 á 1235 del trozo de San Luis á Villa de la Paz y entre los hectómetros de 0 á 1074—1094 á 1116 de Villa de la Paz á Mendoza.
  - 2ª Categoría.—Tierra pedregosa fuerte, su cubo es de cuatro-

cientos cuarenta y un mil setecientos ochenta y siete metros cúbicos con ciento ochenta decímetros (441,787,180<sup>m3</sup>) y se encuentra entre los hectómetros 0 á 8 de San Luis á Villa de la Paz y entre los hectómetros 1116 á 1370 de Villa de la Paz á Mendoza.

- 3ª Categoria.—Terreno de tosca (escavacion con pico) metros cúbicos noventa y nueve mil setecientos setenta y uno con seiscientos treinta decímetros (99,771.630<sup>m3</sup>) y se encuentra entre los hectómetros 487 á 502 y 540 á 554 de San Luis á la Villa de la Paz y entre los hectómetros 1074 á 1116 de Villa de la Paz á Mendoza.
- 4º Categoria.—Tosca dura y piedra (empleando minas) el número de metros cúbicos es de cincuenta y siete mil doscientos diez y ocho con sesenta decímetros (57,218.060<sup>m3</sup>) y se encuentra solo entre San Luis y Villa de la Paz y entre los hectómetro 575 hasta el 585.

La altura media de todos los movimientos de tierra de la Seccion San Luis á Mendoza es de 2<sup>m</sup>75.

#### Obras de arte

El número total de alcantarillas y puentecitos que se deben construir entre San Luis y Mendoza es de trescientos veinte y nueve, de estas hay 122 de bóveda, 157 con tramo de madera, 22 con tramo de fierro, 6 canaletas y 22 sifones. Ademas de estas hay 16 obras de arte de mayor importancia, á saber: 6 viaductos, 6 puentes y 4 pasos inferiores. Los viaductos son todos con tramo de hierro, estribos y pilares de mamposteria, si se exceptúa el del hectómetro 473.87 entre San Luis y Villa de la Paz que reposa sobre columnas de fundicion. Los pasos inferiores serán construidos tres de ellos con superstructura de hierro y estribos de mamposteria y el cuarto situado al extremo de la Estacion Mendoza será de bóveda.

Los puentes son con superstructura metálica, es decir, con tramos de hierro y estribos de mamposteria, solo el puente en el Rio Mendoza, está colocado sobre columnas de fundicion por pilares y estribos.

De todos estos, el mas importante es el puente sobre el Rio Desaguadero, que es de un solo tramo de 62<sup>m</sup>30 de longitud, lo que permite al puente una luz libre de 60<sup>m</sup>:—pesa 'trescientas treinta y cuatro toneladas próximamente (334<sup>tns</sup>). Esta luz es algo mayor que la necesaria para el paso de la agua, y si se proyecta de 60<sup>ms</sup> es teniendo en vista que los estribos no deben colocarse al pié de las dos barrancas del rio por la considerable altura de la via sobre el lecho del Desaguadero y porque el resultado de los sondages marcaba gran profundidad para las fundaciones, lo que implicaba un costo muy fuerte para los estribos, fué pues mas con veniente aumentar la longitud del tramo hasta 60<sup>m</sup> de luz y colo car los estribos fuera de las orillas. A consecuencia de no ser muy consistente el terreno en este mismo punto, el Director de las las obras en construccion propuso la fundacion de los estribos sobre cuatro cilindros construidas con chapas de hierro, los cuales una vez que hayan alcanzado el fondo resistente, se llenaran con buen hormigon hidráulico.

Respecto á las obras de arte, debo hacer presente que desde San Luis hasta Villa de la Paz y desde este punto hasta el hectómetro 338.97 todas han sido proyectadas. Desde el hectómetro 338.97 hasta Mendoza, las ocho principales tienen proyecto especial y entre estas el paso inferior en la conclusion de la Estacion Mendoza que comprende á los dos lados dos canales de riego.

De todas las otras alcantarillas comprendidas entre los límites citados se han proyectado tipos como se ve en el cuadro respectivo que forma parte del proyecto.

#### Edificios, estaciones y casas de camineros

En toda la Seccion entre San Luis y Mendoza se han proyectado once estaciones, que son, en órden á su situacion—la Estacion del Balde—Pencoso—Desaguadero—Villa de la Paz—La Dormida—Santa Rosa - Alto Verde—San Martin—Palmira—Maypú y Mendoza.

La Estacion Mendoza se ha proyectado con una contruccion especial de hierro y mamposteria, con objeto de hacer dicho edificio ménos sensible á los temblores que tienen lugar en aquella localidad.

La estacion Villa de la Paz construida en albanileria ha sido proyectada mas espaciosa que las otras estaciones, en las cuales se ha conservado el mismo tipo que las existentes entre la Seccion Villa Mercedes y San Luis.

Hay once galpones de carga de los cuales el de Mendoza se ha proyectado para ser construido totalmente en hierro y cubre una superficie de 60<sup>m</sup> por 16. El galpon de Estacion Villa de la Paz tiene el mismo tipo que los galpones de la Seccion de Villa Mercedes á San Luis, si bien cubre una superficie mayor de 20<sup>m</sup> por 8<sup>m</sup>. Los otros galpones de las estaciones intermedias miden 15<sup>m</sup> por 8<sup>m</sup>.

Se han proyectado once depósitos de agua : el de la Estacion Mendoza es todo de hierro y el recipiente del agua mide una capacidad de  $3.14 \times 2_{.70}{}^2 \times 3.00$  de seccion circular : los de las estaciones intermedias son de seccion rectangular, miden un volúmen de agua de  $4^{\rm m} \times 4^{\rm m} \times 1^{\rm m}$  75 y descansan sobre una torre de mamposteria. En todos estos depósitos existe el pozo y la bomba para la alimentacion de agua.

Las casas de camineros en su total alcanzan al número de 19. Además de todos estos edificios y sus accesorios como ser letrinas, semafores, etc., existe en la Estacion Mendoza un edificio destinado á habitacion de empleados de traccion y talleres y depósito de locomotoras y de coches, y taller de reparaciones proyectados de hierro y mamposteria, cubriendo una superficie de  $36^{\rm m} \times 30^{\rm m}$ .

Existen dos mesas giratorias, una en Mendoza y otra en Villa de la Paz.

# Via permanente, pasos á nivel, telégrafe

La via permanente está formada con rieles de acero del sistema americano tipo Vignolles, con una longitud de 8<sup>m</sup> cuyo peso por metro lineal es de 27,116 kilógramos; se admite una tolerancia de 5 p.8 en el número total de rieles de 6<sup>m</sup> de longitud y 15 p.8 de 7<sup>m</sup> de largo.

La via será armada sobre coginetes de fundicion distribuidos en número de catorce por junta de ocho metros y colocados á una distancia de 1<sup>m</sup>166 de centro á centro; los coginetes de las extremidades distan un metro de centro á centro. La union de los rieles se hará por medio de eclisas.

El material que entra en un kilómetro de via se compone de

2,000 metros lineales de rieles, 500 eclisas, 1,000 tornillos, 1,000 arandelas, 1,750 coginetes, 1,750 cuñas, 875 travesaños, 3,500 chavetas. Todo este material pesa ciento treinta y seis mil cincuenta y ocho kilógramos (136,058 kg.)

Este sistema de armamento de via sobre coginetes metálicos, ha sido empleado en parte de la Seccion de Villa de Mercedes á San Luis donde se proyectó un armamento sobre traviesas de quebracho colorado; este cambio fué adoptado para acelerar el armamento de la via á fin de permitir un mayor adelanto en los trababajos, pues, con el armamento sobre traviesas no hubiera sido posible desarrollar con la actividad requerida las obras de la línea á causa de la gran dificultad para la provision de este material.

En la Seccion San Luis á Mendoza se cuentan 18 vias auxiliares con una longitud de siete mil trece metros (7,013<sup>m</sup>) y cuarenta y cuatro (44) cambios de via para las mismas.

Los pasos á nivel se han calculado en número de 9 entre San Luis á Villa de la Paz y 89 entre Villa de la Paz y Mendoza; este crecido número se debe á las calles y caminos que se encuentran al acercarse á la Ciudad de Mendoza y al cruce de la zona cultivada que se encuentra en los alrededores de la línea.

El total de pasos à nivel entre San Luis y Mendoza es de 98.

El Telégrafo que se colocará en esta Seccion será de dos hilos y su construccion será la misma que la de la seccion precedente Villa Mercedes á San Luis como está descrito en las especificaciones y análisis relativos.

#### Tren rodante

La Seccion de San Luis á Mendoza se ha dotado con el siguiente tren rodante:

- 6 Locomotoras de carga con tender del tipo y construccion americana construidas por la Fábrica de Baldwin de Filadelfia.
- 6 Locomotoras dé pasageros sistema inglés construidas por la casa de Bayer Peakoc & Ca., con sus tender respectivos.
  - 6 Salones Pullman.
  - 6 Coches de 1<sup>e</sup> clase.
  - 6 Coches de 2<sup>e</sup> clase.

6 Furgones.

Para el servicio de mercancias.

- 60 Wagones cubiertos.
- 20 Para trasporte de animales.
- 60 Plataformas.

El costo total del tren rodante asciende á la cantidad de \$fts. 573,998.00 estando comprendida en esta cantidad el 10 p.8 de aumento á título de beneficio y \$fts. 30,000 como costo de las piezas de repuesto necesarias.

#### Costo total de la linea

En la formacion de los precios unitarios que han servido de base para deducir el costo de todas las obras de la línea, debo hacer presente para mayor claridad las observaciones siguientes: todos los materiales cuyo trasporte se ha debido efectuar por el Ferro-Carril Central Argentino y por el Andino entre Villa María y San Luis el costo de tarifa ha sido reducido del 25 p.8 en el primero y del 75 p.8 en el segundo. Para las obras de mamposteria ha sido calculada la cal de Córdoba como para ser empleada en todas las obras existentes entre San Luis y Mendoza. Para los edificios y obras de arte comprendidas en la Estacion Mendoza se ha calculado el precio empleando la cal de Mendoza.

El costo total de todas las obras que forman la línea completa en la presente seccion, es decir, entre San Luis y Mendoza es de cuatro millones, ochocientos treinta y ocho mil, doscientos noventa pesos fuertes con cuarenta centavos (F 4.838,290,40) ó seu cuatro millones, novecientos noventa y nueve mil quinientos setenta y seis pesos moneda nacional oro; con setenta y cuatro centavos (\$ mjn. 4.999,576,74).

El costo correspondiente por kilómetro es de diez y nueve mil, ciento setenta y cinco pesos moneda nacional oro con setenta y cuatro centavos (\$ m/n. 19.175,74.)

#### Documentos del proyecto

El proyecto completo de la via y obras del Ferro-Carril de San Luis á la ciudad de Mendoza que tengo el honor de presentar al Sr. Director, se compone de los documentos siguientes:

- 1° Informe General del Proyecto de la línea que corresponde á la Seccion de San Luis á Mendoza.
  - 2° Especificaciones de los trabajos.
- 3° Indice de los dibujos originales relativos á las obras proyectadas para dicho Ferro-Carril.
  - 4° Cálculo de los movimientos de tierra.
  - 5° Cómputos métricos de las obras de arte.
  - 6° Cómputos métricos de los tipos de alcantarillas.
  - 7° Cómputos métricos de los edificios.
  - 8° Presupuestos de las obras de arte.
  - 9° Presupuestos de los tipos de alcantarillas.
  - 10. Presupuestos de los edificios.
  - 11. Indice de los análisis de precios unitarios.
  - 12. Análisis de precios unitarios.
- 13. Cuadro demostrativo del desarrollo de las curvas y longitud de las rectas.
- 14. Cuadro de la posicion, estension y número de las rasantes de la línea.
  - 15. Cuadro de las obras de arte.
  - 16. Prospecto de tipos de alcantarillas.
  - 17. Cuadro de los edificios de estaciones, casas de caminos, etc.
  - 18. Cuadro de las vias auxiliares y cambios.
  - 19. Presupuesto general.
  - 20. Resúmen.

Saluda al Sr. Director.

C. Giagnoni, Vice-Director.

Buenos Aires, Agosto de 1883.

# Especificaciones de los trabajos

I

#### Movimientos de tierras

Las obras de esplanacion y movimientos de tierra comprenden: la ejecucion de los desmontes, terraplenes, zanjas de desagüe, rectificacion de cauces de arroyos, de carreteras de toda especie, pasos á nivel, movimientos de tierra en las estaciones y consolidacion de los taludes.

En su ejecucion deberán observarse las prescripciones siguientes:

- 1° Antes de empezar cualquier terraplen deberán cortarse á la pala todos los yuyos y arrancarse todas las raices y troncos de árboles. Cuando la línea cruce montes, se arrancarán de raiz los árboles hasta una distancia de 2 metros de la parte exterior de la cuneta de desagüe. Si el terreno natural es inclinado segun la seccion transversal de la línea, una vez limpiado como acaba de indicarse se removerá á la pala la capa superficial, con el objeto de facilitar su identificacion con las tierras del terraplen, y en el caso de que la inclinacion transversal fuera bastante fuerte como para hacer temer un resbalamiento del terraplen, se preparará convenientemente el asiento de esta, formando á la par en el terreno natural, gradas longitudinales cuyo número y dimensiones variarán segun la naturaleza de las tierras y la pendiente transversal.
- 2° En la formacion de los terraplenes solo se podrá emplear tierra de buena calidad. No se admitirá tierra salitrosa ni la que contenga troncos, raices, ó yuyos, teniendo el Ingeniero Inspector el derecho de rechazar la que sea de mala calidad.

- 3° Siempre que las distancias y los elementos de trasporte lo permitan, se adoptará el método de compensacion con el objeto de evitar en lo posible las escavaciones y los depósitos de tierra en las proximidades de la via. Cuando esto no sea posible, se formarán los terraplenes con tierras tomadas de préstamos hechos lateralmente á la via, y las tierras provenientes de los desmontes se depositarán á los costados formando caballeros.
- 4° Los paseos que han de dejarse entre la arista inferior del terraplen y la superior de las escavaciones, y entre la arista exterior del desmonte y la inferior del caballero, tendrán por lo ménos 2 metros, teniendo el Ingeniero Inspector el derecho de aumentar esta dimension cuando lo juzgue necesario.
  - 5° No se podrán prácticar zanjas de préstamo ni provisoriamente en los terrenos pantanosos, en aquellos donde no sea fácil establecer los desagües, ni en las áreas destinadas para estaciones ú otras obras del ferro-carril.
- 6° La forma y dimensiones de los desmontes y terraplenes serán las indicadas en los perfiles y secciones transversales que remitirá el Departamento, pudiendo el Ingeniero Inspector modificar la inclinacion de los taludes cuando la calidad de la tierra se lo exiga.
- 7° Para el replanteo de la base de los terraplenes se tomará como cota del eje longitudinal la indicada en el perfil, mas el aumento correspondiente al aplastamiento de las tierras que el Inspector fijará segun la naturaleza de estas y el valor de la cota.
- 8° Siempre que sea necesario prácticar zanjas de préstamo de alguna importancia, el Inspector confeccionará un perfil longitudinal aproximado de la escavacion, la que deberá hacerse segun este perfil con el objeto de dejar asegurados los desagües.
- 9° La seccion transversal de las zanjas de préstamo conservará el talud indicado en el perfil, del lado de la via.
- 10. Los terraplenes se formarán por capas horizontales de 0<sup>m</sup>30 de espesor, ménos cuando se usen wagones ó volquetes.
- 11. Si al prácticar un desmonte se encuentran tierras que por su calidad pueda aprovecharse como balasto se la depositará á un costado evitando que se mezcle con la que no sirve para este objeto.

- 12. El Ingeniero Inspector queda autorizado para ordenar el revestimiento de los taludes en los casos y en la forma que lo estime conveniente, el empedrado de cunetas y la abertura de los desagües que sean requeridos por la topografía del terreno, dando cuenta de todo esto al Departamento.
- 13. Siempre que la tierra con que se forma el macizo principal del terraplen no ofrezca la coherencia necesaria para resistir á la accion de arrastre de las aguas, se revestirán sus taludes y el plano de formacion con una capa de tierra vegetal de 0<sup>m</sup>30 de espesor convenientemente apisonada.

#### II

#### Obras de arte

Las obras de arte comprenden: todas las alcantarillas, puentecitos, puentes, pasos á nivel, revestimientos de albanilería que sea necesario prácticar en los taludes, zanjas de desagüe, etc.

#### 1º Puentes

- 1° De conformidad con los planos aprobados y en presencia del Ingeniero Inspector, se efectuará la demarcacion de la obra; levantándose un acta por triplicado segun lo dispuesto en el art. 27 de la Ley de Obras Públicas.
- 2° Una vez hecha la demarcacion ó replanteo de cada obra, se procederá á efectuar la escavacion para las fundaciones hasta encontrar un terreno resistente que á juicio del Ingeniero Inspector no ofrezca peligro á la estabilidad de la construccion, sin cuyo exámen prévio y una órden por escrito dada por el mismo Ingeniero, no se podrá dar comienzo á obra alguna.
- 3° La órden á que se refiere el artículo anterior deberá ser acompañada de un cróquis acotado que indique la forma, dimensiones y profundidad de la fundación, referida al perfil de la línea.
  - 4° Las tierras que provengan de las escavaciones serán de-

positadas al costado del terraplen ó en el punto que indique el Ingeniero Inspector, debiéndos edar á los caballeros formas regulares.

- 5° El hormigon para las fundaciones de los puentes será compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 mc. de mortero hidráulico, el cual á su vez será formado de 3 partes de mortero comun (en la proporcion de una parte de cal por dos de arena) y una parte de cimento Portland, pudiendo el lngeniero Inspector alterar las proporciones de esta mezcla.
- 6° La piedra para el hormigon se tomará del Arroyo del Chorrillo y del Rio Mendoza para el puente del Desaguadero. Esta piedra deberá romperse en pedazos del tamaño de 0<sup>m</sup>04 poco mas ó ménos.
- 7° Los elementos que entran en la confeccion de los morteros y del hormigon han de mezclarse perfectamente de modo que resulte una masa homogénea; las piedras del hormigon deben quedar completamente envueltas en el mortero.
- 8° La mezcla de cualquier mortero, sea para fundaciones, ó para paredes de elevacion, lo mismo que la formacion del hormigon se hará en el lugar de su empleo sobre un entablado, ó bien sobre un piso de piedra ó ladrillo á fin de que no se mezcle con tierra ú otras sustancias heterogéneas.
- 9° Para preparar los morteros hidráulicos se confeccionará separadamente el mortero comun y luego se pondrá en la debida proporcion el Portland, haciendo nuevamente la mezcla con esta sustancia.
- 10. Para los morteros se usará la cal grasa de Córdoba de la mejor clase, ménos en los edificios de la Estacion Mendoza en los que se empleará la cal de Mendoza; la arena deberá ser límpia, cribada y sin salitre.

Queda rigurosamente prohibido el empleo del agua salitrosa. El Portland deberá ser de la mejor clase.

- 11. El hormigon y el mortero deberán prepararse en la cantidad necesaria para el dia no pudiéndose emplear el sobrante del día anterior.
- 12. Una vez empezada la colocacion del hormigon en los cajones deberá continuarse sin interrupcion hasta su completa terminacion; despues se apisonará y sólo se empezará la superstruc-

tura de los muros de ala y del estribo del puente cuando á juicio del Inspector haya tomado suficiente consistencia.

- 13. Las cornisas, los cordones y los pilares del parapeto se harán de ladrillos aprensados.
- 14. En todas las paredes se practicarán aberturas para el desague de las masas de tierra encerradas en los muros, dispuestas en hileras horizontales distantes de 1 metro mas ó ménos, y cada abertura de una misma hilera estará á un metro y medio próximamente de la otra alternándose en las diferentes hileras. Sus dimensiones serán de 0<sup>m</sup> 03 de ancho por 0<sup>m</sup> 20 de altura.
- 15. Se formará el terraplen dentro de las paredes á medida que los muros adelanten en su construccion colocando la tierra por estratos de pequeña altura y apisonándola con el peso mismo de los trabajadores debiéndose elevar las paredes del perí metro horizontalmente á la misma altura.

La mampostería del puente superiormente á la cornisa se construirá despues de haberse colocado el tramo de fierro para mejor comodidad de esta operacion.

16, Como prescripcion general queda establecido que el espesor de la mezcla entre los ladrillos de los muros no debe pasar de 0<sup>m</sup> 008.

Los ladrillos serán mojados hasta la saturacion ántes de emplearlos.

- 17. Queda prohibido en la construccion de muros de cualquier clase el emplear á seco los ladrillos colocando sobre estos el mortero líquido en balde; deberá al contrario estenderse en abundancia un estrato de mortero sobre el material ya colocado y sobre este poner ladrillos golpeándolos para comprimir la mezcla hasta reducir la distancia de la junta segun la prescripcion anterior.
- 18. La operacion de tomar las juntas de los ladrillos en los paramentos se hará despues de concluido el muro y deberán limpiarse de la mezcla que tengan é introducir con la cazuela la nueva mezcla y pasar el fierro comprimiéndola.

#### 2º Alcantarillas

19. Las alcantarillas se construirán con ladrillos ordinarios del país, bien cocidos, de forma regular, adoptando el tipo de 0<sup>m</sup> 32 por 0<sup>m</sup> 155 por 0<sup>m</sup> 05, pudiendo introducirse el otro de 0<sup>m</sup> 28 por 0<sup>m</sup> 135 por 0<sup>m</sup> 06 para combinarlos mejor cuando convenga por los espesores proyectados.

Se empleará la mezcla compuesta de una parte de cal en pasta por tres de arena. La cal será de Córdoba de la mejor clase.

- 20. Los cimientos de las alcantarillas serán de la misma clase que los muros de elevacion; su profundidad dependerá de las condiciones del terreno. Si por condiciones especiales el Ingeniero Inspector considera conveniente introducir alguna inno vacion en los materiales de los cimientos, queda autorizado para hacerlo.
- 21. Las alcantarillas serán revocadas con mortero hidráulico formado de tres partes de mortero comun (en la proporcion de 2 de cal en pasta por 5 de arena) y media de Portland.
- 22. Los muros deberán tener agujeros para el desagüe del agua de filtracion cuando los estribos de la alcantarilla pasen de la altura de 2 metros.
- 23. Las soleras en que descansan los tramos serán aseguradas á los muros, como lo indican los planos, por medio de tornillos de 0<sup>m</sup> 015 de diámetro y 0<sup>m</sup> 60 de largo.
- 24. Para formar las bóvedas de las alcantarillas se elegirán los ladrillos mejores y mas derechos; la mezcla deberá ser formada de 3 partes de mortero comun ( en la proporcion de 2 por 5) y media de Portland y los ladrillos deberán ser trabados para formar el espesor de la bóveda.

El frente de los arcos se hará del largo de un ladrillo y las juntas serán revocadas con mezcla compuesta de 3 partes de mortero comun (2 es á 5) y media de Portland y serán pasadas á fierro.

25. Sobre el estrado, de la bóveda y los muros de relleno á los costados de la misma, se aplicará una capa de la mezcla empleada en las bóvedas de 0<sup>m</sup> 05 de espesor comprimiéndola con la cuchara y echándole arena ántes que esté endurecida de modo

que ésta tome consistencia como aquélla. Se cubrirá con el terraplen cuando haya fraguado y endurecido.

- 26. El coronamiento de las alcantarillas y en general en la parte donde no haya coronamiento por la altura de 0<sup>m</sup> 15 se construirá con ladrillos sentados en mezcla hidráulica igual á la empleada en la mampostería de bóveda.
- 27. El piso en el canal de entrada y salida de las alcantarillas sifones se hará con un empedrado de cantos rodados é piedras ordinarias sentadas en mezcla hidráulica compuesta de 4 partes de mortero comun (2 por 5) y una de Portland.

La misma clase de mezcla se empleará para el piso de los dos recipientes del sifon, que serán hechos de ladrillos del país.

- 28. El revoque de las paredes interiores de los recipientes y el coronamiento se harán con la mezcla del artículo anterior. Todo el revoque exterior será hecho con mezcla ordinaria compuesta de 2 partes de cal por 5 de arena.
- 29. El tubo que reviste interiormente la luz circular del sifon. será de hierro fundido del diámetro que indican los planos y de 0<sup>m</sup> 008 de espesor.

# Ш

# Vía permanente

- 1° Antes de procederse á la colocacion de la vía se nivelará prolijamente el plano de formacion reponiendo los deterioros que hubiera esperimentado el terraplen, por el asiento ó resbalamiento de las tierras, hasta alcanzar exactamente las cotas y pendientes fijadas en el perfil longitudinal.
- 2° Se colocará despues una capa de balasto de 0<sup>m</sup> 20 de espesor; elijiendo para esto la tierra vegetal ú otra de mejor clase de las que se encuentran en las proximidades de la vía apisonándola convenientemente.
- 3° Los rieles se colocarán sobre coginetes de fundicion sistema Levesey del peso de 37.195 kilg. cada uno.

- 4° Los coginetes se distribuirán á razon de 7 por riel de 8 metros, de modo que la distancia entre eje y eje de cada uno sea de 1<sup>m</sup> 167, y la distancia entre los ejes de los coginetes que comprenden una junta de los rieles de 1.010.
- 5° Los rieles se ajustarán á los coginetes por medio de cuñas de fierro.
- 6° Para evitar las deformaciones ocasionadas por la dilatacion de los carriles se dejará en las juntas un espacio de 0.010, si la operacion se hace por la mañana, por la tarde, ó cuando la temperatura no es muy elevada, debiendo disminuir este espacio si la temperatura aumenta.
- 7° Antes de taparse la vía se apisonará la tierra sobre que reposan los coginetes, operacion que debe hacerse por dos peones que trabajen conjuntamente y manejando los bates en sentido opuesto para comprimir mejor la tierra.
- 8° Para contrarrestar la accion de la fuerza centrífuga se dará al riel exterior los desniveles que se indican en seguida:

RADIOS	DESNIVELES	RADIOS	DESNIVELES
600	0.065	1200	0.033
700	0.056	1500	0.026
800	0.049	2000	0.020
900	0.044	3000	0.015
1000	0.039	5000	0.010

El riel interior conservará la altura indicada en el perfil longitudinal.

La pendiente introducida por el desnivel del riel exterior será cuando mas de 0.002 por metro; su reparticion se hará en el trozo rectilíneo de modo á obtener en la curva un desnivel constante.

9° En las curvas se ensanchará la vía en la proporcion siguiente:

Para rádio de 600 metros 0<sup>m</sup> 007.

De 600 arriba se conservará la trocha normal de 1<sup>m</sup> 676.

- 10. El anterior aumento de la trocha en las curvas debe darse retirando el riel exterior é identificándolo con el trozo rectilíneo desviando este último á razon de 0<sup>m</sup> 001 por metro, de modo á obtener en el punto de tangencia el aumento total que corresponde á la curva.
- 11. Se evitará en lo posible colocar rieles cortados sobre la vía principal.
- 12. En los cambios el juego entre los rieles y contra-rieles será de  $0^m$  045. En los pasos á nivel en rectas, ó curvas de rádio mayor de 700 metros será de  $0^m$  050.
- 13. En los puntos del perfil á donde haya un fuerte cambio de pendiente, se identificarán las alineaciones por medio de una circunsferencia de plano vertical de 3000 metros de rádio.
- 14. Queda prohibido colocar las juntas de rieles sobre los estribos y pilares de los puentes y de las alcantarillas, lo mismo que en cualquier punto de las tramas de éstas, cuando su luz lo permita.
  - 15. En los cambios el ángulo de desviacion será de 5°43.
- 16. El ajuste de las bridas deberá hacerse de modo que el remache de los pernos quede al interior de la vía, con el objeto de evitar que las pestañas de las rueda, cuando las llantas de éstas se gasten, toquen las tuercas.

# IV

# Telégrafos

- 1° La línea telegráfica deberá colocarse del lado en que están situadas las estaciones.
- 2° Los postes se distribuirán á razon de 12 por kilómetro y se profundizarán de 1<sup>m</sup> 00, debiendo añadírseles una base sólidamente fijada en la extremidad inferior, cuando el terreno no ofrezca la resistencia necesaria para asegurarlos contra la accion de los vientos.

- 3° La línea será de dos hilos de alambre galvanizado núm. 7, estendidos sobre aisladores de porcelana.
  - 4. Los postes serán de fierro y tendrán 5<sup>m</sup> 795 de altura.

Los demás detalles relativos á la instalacion de las oficinas, etc. se sujetarán en todo á las condiciones de los análisis de precios correspondientes.

# Especificaciones para la construccion de los edificios Escavaciones

1° Las escavaciones para los cimientos llegarán hasta la profundidad que determinará el Ingeniero Inspector, y hasta que se encueutre una capa de terreno resistente.

#### Albañileria

- 2° Las mezclas serán hechas con arena de buena clase y cal viva de Córdoba ó de Mendoza, la cual será apagada en el terreno de la obra donde sea empleada. Las mezclas se harán en las siguientes proporciones:
  - a.—Para los muros y los cimientos dos de cal por seis de arcna.
  - b.—Para los revoques dos de cal por cinco de arena.
- c.—Para los pisos, cornisas, etc., tres partes mezcla b con media parte de cimento Portland.

Los cimientos tendrán los espesores representados en los planos respectivos, ó mas si el Ingeniero Inspector lo considera necesario.

No será permitido poner cascotes, ni en los muros, ni en los cimientos.

Los muros tendrán los espesores que se hallan marcados en los planos; serán construidos simultáneamente y puestos á nivel al colocar los tirantes y los marcos.

3° Todos los muros serán revocados exterior é interiormente. En ninguna parte el revoque podrá tener mas de 0<sup>m</sup>015 de espesor.

#### Techos de tejas

4° Los techos de tejas serán hechos en una parte de los edificios con armaduras de fierro, y en otras con armaduras de madera; las secciones de estas armaduras están representadas en los planos respectivos. Toda la madera que queda visible será cepillada.

Las tejas serán colocadas sobre alfajias y atadas á ellas con alambre de fierro galvanizado. Serán de la marca Sacoman, elejidas y colocadas con el mayor esmero.

Los techos tendrán las molduras y tablas de frente que se hallan marcadas en los planos.

#### Techo de pizarras

5° Los techos de pizarras tendrán armaduras de madera de pino de tea, cuya forma y secciones están indicadas en los planos respectivos.

Las pizarras serán colocadas sobre un piso de madera de pino blanco que se establece en toda la superficie del techo. Deberán ser francesas y de las dimensiones siguientes: 0.32 por 21 12.

Este techo tendrá las molduras y los adornos representados en los planos respectivos.

#### Techos de fierro galvanizado (de canaleta)

6° Los techos de fierro galvanizado tendrán las armaduras de fierro cuyas formas y secciones están representados en los planos respectivos.

Las chapas de fierro serán colocadas sobre tirantillos de madera fijados sobre la parte superior de los tirantes de fierro de las armaduras.

El fierro galvanizado deberá tener las canaletas de 5 centímetros de altura y ser de clase superior.

Esta clase de techo tendrá las molduras y tablas de frente que se hallan figurados en el plano.

#### Pisos de baldosas

7° Las baldosas que forman el piso, serán colocadas sobre una cama de cascotes bien apisonados, de 0<sup>m</sup>10 de espesor, con una hilada de ladrillos comunes.

Los contrapisos y los pisos de baldosa se harán con la mezcla c.

Las baldosas serán de la marca Sacoman de Marsella; deberán ser de primera calidad y todas de una misma medida.

#### Pisos de piedra

8° Estos pisos serán hechos con piedra en lajas de la cantera de Sampacho, de un espesor de 7 centímetros, sentadas sobre una capa de cascote bien apisonada de 0<sup>m</sup>10 de espesor.

Las piedras y el contrapiso serán puestos con la mezcla a.

#### Pisos de ladrillos puestos de canto

9° Estos pisos serán de ladrillos escogidos, bien cocidos derechos y á cantos vivos, sentados en mezcla b sobre el suelo que deberá ser bien apisonado.

Las juntas se tomarán con la mezcla c.

#### Cornigas

10° No será tomada en consideracion ninguna cornisa que no sobresalga 0<sup>m</sup>10, por lo ménos, fuera del vivo del muro. Las que pasen de esta medida su mamposteria se pagará por metro cúbico, midiéndose el largo, la altura y el saliente mayor.

El revoque de las cornisas de las molduras estará comprendido en el reboque general. Los capiteles y balaustras serán de tierra romana ejecutados segun las planos respectivos ó como lo indique el Inspector.

Las cornisas principales serán construidas con la mezcla c.

#### Canaletas y caños de desagüe

11°. Las canaletas de los techos tendrán, en una parte de los edificios, una seccion cuadrada de 0.15 × 0.15 y serán de zinc núm. 14. Tendrán un revestimiento externo de madera de pino de tea de una pulgada de espesor.

Las demás canaletas serán de forma semi-circular del diámetro de 0.15 y se colocarán sobre fierro.

Los caños de desague serán colocados á la distancia que indican los planos; tendrán 0.12 de diámetro y serán de zinc número 10.

#### Cielos-rasos

12°. En todas las piezas de las Estaciones, Mendoza y Villa de la Paz, se harán cielos rasos de yeso, lisos, con una pequeña cornisa de 0.20 y sus correspondientes respiraderos.

#### Blanqueo y pintura

13°. A las paredes exteriores se les dará dos manos de blanqueo. A las paredes interiores lo mismo, pero serán recuadradas y tendrán algunos adornos en las esquinas.

Las maderas cepilladas tanto en puertas y ventanas como en los corredores, escaleras, zocalos, etc., serán pintadas con tres manos de aceite y color. A las puertas y ventanas de las Estaciones y las de los demás edificios, del lado exterior se les pintará con dos manos de aceite crudo do linaza y dos manos de barniz de coches.

Todas las partes metálicas serán pintadas con dos manos de minio, y otra de color á la eleccion del Inspector.

#### Puertas y ventanas

14°. Las puertas y ventanas de los edificios para estaciones serán de cedro de la forma y de las dimensiones que se hallan indicadas en los planos respectivos.

Los marcos serán de algarrobo de 0.10 de espesor. Los montantes y travesaños tendrán 0.05 de espesor. Por el lado interior se colocarán contramarcos con molduras, tendrán 0.18 de ancho y serán de cedro. Las mochetas se forrarán con tablas de cedro de 0.025 de espesor.

Las puertas serán provistas de los herrajes correspondientes que deberán ser de buena clase. Las cerraduras serán embutidas.

Las ventanas y puertas-vidrieras tendrán postigos de cedro de 0.025 de espesor y los vidrios serán de buena clase y libres de defectos.

En las salas para equipaje y encomiendas se pondrá una puerta corrediza de pino de tea de las dimensiones indicadas en los planos y presupuesto.

Las demás puertas y ventanas de las casas de camineros, taller, depósito, etc., serán de pino de tea con marcos de algarrobo y provistas de los herrajes correspondientes.

Los portones del depósito serán formados con tablones machimbrados de 2 pulgadas de espesor. Lo mismo se harán las puertas corredizas de los galpones de carga.

#### Armaduras de hierro

15°. Las armaduras serán construidas con fierro batido de primera calidad, sin rasgaduras ni defectos de ninguna clase en las piezas, las que deberán tener exactamente las medidas que designan los planos respectivos.

Todos los remaches serán puestos en caliente y las tuercas bien apretadas con sus respectivas rondelas, etc.

Las sillas de asiento de las armaduras que se apoyan sobre mamposteria, se colocarán sobre trozos de madera dura de 1 metro de largo por  $0^m15 \times 0^m075$  á los que se asegurarán las sillas por medio de dos tornillos con sus respectivas patas de 0.020 de diámetro.

Estas armaduras serán escrupulosamente niveladas ántes de proceder á colocar la cubierta. Despues de su colocacion, todas las partes metálicas deberán ser pintadas con dos manos de pintura, la primera de minio y la segunda de color a eleccion del Inspector.

#### Columnas de fierro fundido

16°. Las columnas que sostienen las armaduras de los techos de los diversos edificios serán de fierro fundido, y en completa conformidad con los planos detallados. Estas columnas se colocaráu perfectamente á plomo aseguradas á los pilares de mamposteria con tornillos y chapas cuyas dimensiones están indicadas en un detalle especial.

Las columnas despues de colocadas se rasparan y en seguida se las pintará, primero con una mano de minio y en seguida con otra de pintura de color á eleccion del Inspector.

### Desagüe de los techos

17°. Las zanjas para el desagüe de los techos de los edificios principales serán de mamposteria de ladrillos bien cocidos; tendrán las diversas formas y secciones representadas en los planos respectivos. La mezcla empleada para esta parte será la (c).

Segun la clase del edificio la parte superior de las zanjas serán tapadas por una piedra movible ó tendrán en ciertas partes de su largo una série de aberturas dispuestas á la derecha de los caños de desagüe.

#### Letrinas

18°. Las letrinas de los varios edificios se harán conformes con sus planos respectivos. Los pozos serán de mamposteria de ladrillos bien cocidos y con mezcla (c). Los pisos serán de baldosas de Marsella ó mas bien de piedra artificial. Los asientos serán de mármol de 0.04 de espesor y los orinales revestidos de chapas tambien de mármol de 0.025 de espesor. A las letrinas de las estaciones principales se les pondrá inodoros del tipo mas moderno.

#### Cocinas

19°. Las cocinas para las estaciones principales se construirán con un fogon de dos ornallas con su correspondiente revestimiento de baldosas.

## Cuadro de los útiles, herramientas y maquinaria para los talleres de la Estacion Mendoza

- 20°.—1 Una locomovil de la fuerza efectiva de ocho caballos vapor.
- 2 Un torno paralelo de dos metros de mesa y un doble juego de útiles.
- 3 Un torno paralelo inglés de m. 3.50 de mesa encurvador (evidé) con un juego completo de útiles.
- 4 Una máquina de agujerear, de columna vertical con una mesa movediza y movimientos dobles, con un juego doble de útiles.
- 5 Una máquina de agujerear de soporte con movimientos sen cillos y mesa fija con un juego completo de útiles.
- 6 Una máquina para cepillar doble de 0<sup>m</sup>30 de carrera con un juego doble completo de útiles (torno limador).
- 7 Una máquina de hacer roscas de 0<sup>m</sup>01 hasta 0<sup>m</sup>040 con un juego doble de útiles.
- 8 Una máquina para perforar y cortar fierro del grueso de 0<sup>m</sup>010 con un juego completo de punzones y matrices de 0<sup>m</sup>005 hasta 0<sup>m</sup>030.
  - 9 Una fragua doble.
  - 10 Dos bigornias de 150 kilógramos de peso.
  - 11 Seis tornos de mano para ajuste (sistema francés).
  - 12 Un torno de mano para fragua.
- 13 Dos juegos completos de útiles para fragua compuesto cada uno de quince piezas.
- 14 (30) Treinta metros de trasmision de 0<sup>m</sup>050 de diámetro con 12 soportes de fundicion y sus respectivas junturas (manchon).
  - 15 Un ventilador contrífugo de 0<sup>m</sup>50 de diámetro.
- 16 Utiles, como limas, martillos, tenazas y acero de varias medidas.

### Descripcion de la parte metálica de la Estacion Mendoza

Los muros del cuerpo principal de la Estacion serán reforzados de distancia en distancia por una série de pilares de fierro á seccion doble T, cuyo peso por metro lineal será de 13 kilóg. Estos pilares de refuerzo, servirán tambien de apoyo á las armaduras del techo. Tedrán todos ellos una misma altura, á escepcion de cuatro colocados en el frente del edificio, que serán de una altura menor por exijirlo las ventanas colocadas en esa parte.

Dichos pilares se unirán entre sí por medio de dos fierros de ángulo de las dimenciones  $\frac{80 \times 80 \text{ m/m}}{10}$  colocados en su parte superior é inferior y de un fierro rectangular de  $100 \times 12 \text{ m/m}$  dispuesto en su parte intermedia, á la altura que indican los planos.

La ensambladura en la base, de estos fierros con los pilares respectivos, se hará por medio de coginetes de fierro fundido formados de un asiento horizontal y de una ala vertical, á los cuales aquellos quedarán fijados por medio de tornillos de 20 mm de diámetro.

Estos coginetes descansarán sobre la superficie superior del cimiento del edificio, y se aseguraran por medio de dos tornillos colocados dentro del cimiento á un metro debajo de su nivel superior.

La parte superior de los pilares tendrán tambien un coginete del mismo metal con alas horizontales y verticales para permitir la union de los fierros de ángulo con los pilares, la que se hará en la misma forma que se acaba de indicar.

La parte superior de estos coginetes llevarán dos alas verticales, destinadas á fijar por medio de un tornillo el tirante de madera de la armadura del techo correspondiente.

Los agujeros que se practiquen en dichas piezas con objeto de fijar los fierros de ángulo, tendrán la forma que se indica en el plano, para facilitar así la dilatacion del metal.

Como se vé en el plano general los coginetes superior é inferior difieren en su forma á causa del número variable de fierros que concurren en ellos y de las direcciones distintas que presentan, representadas en el plano por líneas azules.

Los pilares (B) dispuestos en el interior del muro longitudinal

frente á las vias del ferro-carril, llevarán en su parte superior y debajo del coginete respectivo, una escuadra de fierro formado de una chapa de 10 m<sub>[m</sub> de espesor y de dos fierros horizontales de refuerzo; la que servirá de apoyo á las armaduras del techo del galpon para las vias. Estas escuadras se aseguran á los fierros doble T ó pilares interiores por medio de cinco remaches de 20 m<sub>[m</sub> de diámetro, en la forma que se indica en el detalle especial del Plano.

El techo del galpon en que se dispondrá las vias de la estacion, será formado de dos partes y se apoyará por un lado sobre el edificio de la Estacion y por el otro y en el centro sobre una série de columnas de fierro fundido.

Esta parte de la construccion, enteramente metálica, será compuesta de 32 armaduras de la forma que indica el detalle especial, el cual ha sido establecido en el supuesto que puedan soportar una sobre carga de 300 kilgs. por metro cuadrado.

La distancia entre cada armadura será en la parte intermedia de 3<sup>m</sup>50 y en las estremidades de 3<sup>m</sup>35.

La parte superior del techo llevará dos clara-boyas, abiertas lateralmente, y de todo el largo de la construccion, ménos las dos distancias que median entre las últimas armaduras.

Estas clara-boyas serán provistas en ciertas partes de su longitud y sobre la mitad de su ancho, de vidrieras que tendrán un largo igual á una distancia entre dos armaduras sucesivas. (Esta parte de la construccion ha sido indicada en el plano por líneas verdes). La distancia entre los fierros que soporten los vidrios, no deberá exceder de 0<sup>m</sup>30.

La cubierta del techo será formada por planchas de fierro galvanizado que descansarán sobre una série de tirantes de fierro de un peso de 20 kgs., por metro lineal, fijados por medio de tornillos sobre pequeñas escuadras remachadas á las armaduras.

Sobre la parte superior de estos tirantes se aplicarán tirantillos de madera de 0<sup>m</sup>075 de espesor que se sujetarán por medio de tornillos de 0<sup>m</sup>015 <sup>m</sup>[m de diámetro distantes 0<sup>m</sup>75. La distancia entre estos tirantillos será variable y sobre ellos se fijarán por medio de tornillos ordinarios las chapas de fierro galvanizado que formarán la cubierta del techo.

Las 32 columnas que deben soportar el techo serán de fierro fundido y tendrán las dimensiones señaladas en el detalle especial dibujado en el plano general.

Todas serán iguales en cuanto á su forma, esceptuando las de la fila central que tendrán en su parte superior un soporte doble, en vez de ser sencillo como en las demas. Dichos soportes sobre los cuales apoyarán las armaduras tendrán los agujeros de forma ovalada.

Todas las columnas serán ligadas entre sí, en el sentido longitudinal, por unas vigas de enrejado cuya forma y dimensiones quedan indicadas en el plano. Dichas vigas se unirán entre sí y se sujetarán á las columnas por medio de 6 tornillos de 20 m<sub>[m</sub> de diámetro. Estas piezas servirán tambien de apoyo á las canaletas del techo.

Las columnas descansarán sobre pilares de mamposteria de la seccion que indica el plano y se sujetarán á ellos por medio de tornillos que llevarán en su parte inferior una plancha de hierro fijada á 1<sup>m</sup>50 debajo del nivel superior de dichos pilares.

Para impedir toda clase de movimiento horizontal en el conjunto de la construccion del techo del galpon para las vias, en el caso de una fuerte tempestad ; se dispondrá en sus estremidades y entre las cuatro últimas armaduras, una série de diagonales horizontales, colocadas al nivel de los tirantes inferiores de las armaduras ; dichas diagonales serán formadas por fierros de ángulo de  $\frac{100\times80}{10}$  y se ensamblarán á los tirantes por medio de chapas de fierro dispuestas en la parte superior de las columnas.

<u>:</u>.

# İNDICE

DE LOS

## Dibújos originales relativos á las obras proyectadas

1 2 3	Plano	gener	al de la	lines	entr	el k	il. 60 y	la Es	stacion Vil	kilómetro 60. lla de la Paz. az y la Esta
U	aian	Mend	A79.			10 -	30000010			az j 10 13600
4			línea de	ahaa	al ki	lámet	ro T	hacta	el kilóme	tro 25
5	T Cimi	ne ia	IIIIGA U	"	CI MI	mer	25	Hasta	ei Kiloine	50
6						66	50			75
7	• 6	46					75			100
8				46		46	100			123.774.60
0	(Vill	ا ماء ها	la Paz).				100			120.777.00
9					l kiln	o• 0 (	Villa (	la la P	arl heate	el kilm <sup>e</sup> . 25
10	r cimi	acia i		suc c	r wiin		hasta d			ci milli . ~u
11	"	•6				50	Labra (	a wiin	75	
12		Le				75			100	
13						100				2 (Mendoza).
14	Plano	oenere	il de la	Hate	cion		de la	Pez	100.020.6	2 (MCHAOLO).
15	11440	Peries o			CIOH	Mend		I uz.		
16	66		de la	a Est	ecion			as ent	re San Lui	s y Mendoza.
17	Alcent	arilla	de bóve				50—He			o y menadaa.
18	***************************************		40 00 11		-112	0.8		Cicaro	3.83	
19	**		46			0.8		40	4.51	
20	٠,				"	2.8		"	5.82	
21	61		**		46	1.8		**	6.67	
22	46		"	•	55	0.8		46	7.78	•
23	46		51			1.0			9.47	
24	74		"			1.0		L¢.	11.04	
$\overline{25}$			abie	rte.		2.5		46	13.70	
26	**		1,6		ET.	2.5		CI .	20.72	
27	**		ii			1.0		56	26.00	
28	**		de bóv	reda	"	1.0			30.30	
29	46					2.0		• •	35.13	•
30			"			2.0	Ю.	••	49 70	
31			••		**	1.0	0	er.	51.80	
32	**		46		**	2.0			56.93	
33	**		abier	ta	"	1.0	Ю		58.88	
34	**		de bóv	reda		1.5			103.06	
35	**		4			1.5			128.50	
36		•	t.	•	**	1.0	0		129.04	

~=	41	• • •				
37	Alcantarilla	a abierta		1.00		140.47
38	••	• •	"	1.00	46	146.22
39	**	de bóveda	4	1.50		
40	66	66				159 02
41	66	abierta		1.00		162.31
	٠.	anieria		1.00		185.8 <b>4</b>
42	46			1.00	٠,	212.16
43		de bóveda	٠.	1.00	66	221.00
44	• •	abierta	"	1.00		238.32
45	44	sifon—D	iáme	tro 0.60		
46	46	abierta-	Lar		٠.	251,06
47	4.5	a Dici va-	Tinz	2.50		277.57
	37: 3 1			2.00		281.38
48	Viaducto del			100.00		<b>289.05</b>
49	••	••		21.45		291.12
50	66	• •		32.46	••	
51	46	**		54. 10		292.50
52	.66	44		99.40		Detaile
	66	46	٠.	<b>3</b> 2. <b>4</b> 6		294.12
53				٠.	**	" Detalles.
54	Alcantarilla	abierta		2 50		301.52
55	••	**		3.00	54	303.24
56	66	46	٠.	2.00		A
57	46	66			ch	305.00
	66			2.00		306-65
58	• • •			2.00		311.10
59		de bóveda	• •	1.00		313.13
60		abierta	٠.	2 00	• •	314.60
61	"		66	4.00	• •	7 7
62	46	**		2 00	٠.	318 87
63	Viaducto del	Dotomon		2 00		322.76
	Viauncio de	reminar		21 20		331.94
64				,,		" Detalles.
	Alcantarilla	abierta	"	1.00		336.00
66	Puentecito a	bierto	"	5.00		
67	**	46		5.00		346 96
68	Alcantarilla	abierta			66	349.53
	1210011011110	anicita	66	1.50		351.68
69				3.00		366.22
70			••	2.00		372.52
71	Puentecito	"		5.00		376.70
72	**	**		5.00		
	Alcantarilla	66		1 00		385.97
74	1210antarina	-6				392.00
	46			1 00		415 44
75.				1.00	"	459.58
	Viaducto de			100.00	46	473.87
77		•• ]	Detal	les de las	calumna	
78	Alcantarilla	abierta —	Luz	1.50—H	Potámia	ro 483 50
79	Canaleta de	deceniio	Liu.	1.00 -11	ecromer	
				1.00		493.33
	Alcantarilla	de poveda		1.00	"	<b>504.50</b>
81	-	. **		2.00		512.37
82	Canaleta de	desagüe		0 80		544 09
83	44	16	6.6	0 80		551.32.80
84	Alcantarilla	de bávede		1.00		
85	4	uo borcuu				556.92
		-1.2	٠.	2.00		565 <b>49</b>
86		abierta		1.00		<b>5</b> 88 <b>38</b>
87				1.00		<b>59</b> 5 90
88	Canaleta de	desagüe	**	0 80		606.23
89	Alcantarilla	de boveda	66	2 00		
90	66	ac boilean				627 02
			٠.	1.00	66	643.36
91	44			1.00		656.47
92		abierta		1.00	٠.	670.56
93	Canaleta de	desagüe		0 80		674 67
94	**	•6		0.80		682 89
	4.7 4 183	3.1/ 1	44		•••	
	Alcantarilla	G6 DOAGUE	••	9 00	<b>946</b> .	499 C7
	Alcantarilla			2 00		688.87
96	Alcantarilla	abierta		2 00 1.00	• •	688.87 <b>708.65</b>

97	Puente		Luz	10.22		761.11	:
98	46		**	10.22	••	791.98	
99				21.45	16	801.14	
100	" sobre	el Desagu	adero	60.00	••	823.60 (mo	dificacion)
101	A lcantarilla	abierta —	Luz	1 00	**	1057.15	
102	• •	. "	e	1.00		1102,85	
103	46	i.		1.00	66	1219.47.80	
104		"	66	1.00	"	1230 93.80	•

105	Alcantarillas abiertas-Luz	0.50-He	ctómetros 0.66 y 0.83	50 (altura me-
	media 1.50).		-	
106	Alcantarilla sifon—	$\mathbf{Luz}$	3.00—Hectómetro	23.73.85

10ß	Alcantarilla sifon—	Luz	3.00—Hectómetro	23.73.85
107	Li LL	••	0.80	28.63.60
108	" abierta		0.80	34.69.70
109	ii ii		3.00	320 98 ·
110	ii ii		3.00	338.97
111	Puente	"	10.22	903 50
112	" sobre el Rio Mendoza	• •	100.698	1027.75
113	· oblícuo	46	10.00	1308.88.50
114	" sobre el Zanjon	. 6	30.00	1313.88
115	Paso inferior oblícuo	"	10.00	1321.26.50
116	44 44 44		6.00	1322.82.30
117	" recto	46	6.00	1341.97
	(Alcantarilla de bóveda	4	0.80	1368.78.42
118	⟨Paso inferior "		6.00	1368.87.92
	Alcantarilla	"	0.60	1368.98.62

119	Alcantarilla	abierta-7	Cipo	<b>A</b> -	-Luz	0.80-Alt	ura media	1.52
120	46	46	٠.	В	4.6	1.00		1.68
121	**	**	66	C	"	1.50	44	1.66
122	44		46	Ď	44	2 00	• •	2.04
123	6.	2.5	66	E	"	2.50	46	2.15
124	46	"		F	•6	3.00		2.12
125	44		**	Ğ	64	4.00	••	3.16
126		le bóveda	"	H	"	0 80		2.38
127				Î	"	1.00	**	2.47
128	66	**	"	Ĵ		1.50	46	3.14
129	44		"	K	66	2.00		2.83
130	46	66	**	Î.	"	3 00	4	3.43
131	46	sifon	46	M	46	0.80	46	2.78
132		44		$\overline{\mathbf{N}}$	66	1.00	"'	3.16
133		"	40	õ	46	1.50	Le	3.51
134	••	"	44	Й-	-Dián	netro 0.60	es	1.80

<sup>135</sup> Estacion Villa de la Paz (edificio).
136 Mendoza
137 I
138 Estaciones intermedias " (l Detalle de la construccion metálica. (Heliografias).

139	Galpon	de carga	para la	<b>Estacion</b>	Villa de la	a Paz.	
140	**	"		44	Mendoza.		
141	66	•«	6.			Detalles.	
142	46	4.6	" la	as Estacion	ies interme	dias (Helic	ografias).
		e para la		on Mendo		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
144		٠٠٬ la	s Estac	iones inte	rmedias (H	eliografias)	).
145	Taller y						ion Mendoza.
146	Casa par	ra emple	ados en	la Estaci	on Mendoz	в.	
147	Tipo de	casas de	camin	eros para	estaciones	principales.	•
148	45	••	4.		••	intermedia	8.
149	Letrina	para la l	<b>Estacio</b> r	n Mendoza	•		
150					edias (Heli	iografia).	
151							(Heliografia).
152	Tipo de	cambio (	de via (	Heliografi	a).	•	. •
152	ماء ت	l rial da	5.00PA	(60)	-		_

## PROSPECTO DEL CALCULO

DE LOS

## MOVIMIENTOS DE TIERRA

( HASTA ELPLANO DE FORMACION )

### Seccion de San Luis á Villa de la Paz

SIVAS	DE LA	CCI		TANCIAS medias LICADAS		V	LÚM	ENB8				
PROGRESIVAS	un terrapien		En desmonte		DISTANCIAS medias APLICADAS		en terraplen		EN desmonte		Observaciones	
0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 1 2 3 4 5 6 7 8 9 2 1 2 3 4 5 6 7 8 9 9 9 1 2 3 4 5 6 7 8 9 9 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	81 5.79 5.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1	938 522 150 334 174 550 054 304 750 214 336 654 326 326 334 174 654 938 086 894 747 689 6894 744 238			50 100 100 100 100 100 100 100 100 100 1		3919 8155 7951 5573 7011 6655 6048 5600 3953 2827 2592 2313 1986 1258 673 583 421 356 259 520 900 909 1030 1078 1127 1248 1098 1207 1512	69 22 50 34 74 50 854 54 22 26 34 74 54 22 24 38 86 94 79 38 38 44 38			Terreno pedregoso fuerte Terreno de fácil escavacion	

						<b>.</b>	,	===			
<b>V</b> S	İ	SUPER			AS	8					
NIS	DE	LAS SI	ECC	ONES	ias (CI	Y P	V		ENES	_	Ob
PROGRESIVAS					DISTANCIAS	APLICADAS		- 1			Observaciones
90%	١	EN		EN	<u> </u>	API	terraple		desmo	rte	
<u> </u>	ter	raplen	068	monte	A		terrapi		uesino		
	1 1	[			1		01.500	91			
30	10	0700			100		81532 1807	22		١	
1	18 18	$\begin{array}{c} 0722 \\ 6624 \end{array}$	::	•••	100		1866	24	••	::	
$\frac{1}{2}$	18	0722	<u>;                                    </u>		100		1807		••		
3	19	6224			100	<b>5</b> '	1962	24	••		
4	19	1400			100	);	1914	00	. ••		
5	29	5562		•••	100	)¦ ··	2955	62			
6 7	21 22	4742		••	100 100		2147 2261	42 76		::	
8	22 22	6176 7462	::		100		2274	62		::	
9	23	2634			100		2326	34	::		
40	21	0984	٠.		100	)	2109	84			
1	21	2234	• •	••	100		2122	34			
2	22	2338	٠٠	•••	100		2223	38: 04			
3 4	24 23	7104 1336	•••	•••	100 100		2471 2313	36			
5	25	5150		:.	100		2551	50			
6	27	5738			100	) .	2757	38			
7	30	7154			100	)	3071		• • •		ت ا
8	30	2784		••	100		3027		!		l eg
9 50	33 55	2424	••	••	100 100	<u>,</u>	3324 5581	24 44		::	re
1	35	8144 5442	::		100	3	3554	42			Terreno
$\hat{2}$	33	5454	::		100		2354	54			de
3	34	7694	٠.		100	),	3476	94			1
4	34	3082	• •	••	100	$[\cdot,\cdot]$	3430	82		••	fácil
5	32	3406	- <b>-</b>	•	100 100	<u> </u>	3234	06 16	i ::		≌
6 7	20 20	6016 8494		• • •	100	' I	2060 2084	94		::	escavacion
8	47	2584	::		100		1725	84			ξ <sub>2</sub>
9	16	0094			100	)	1600	94			Va
60	15	4536	٠٠.		100	$ \cdots $	1545	36		••	C:
1	15	0144	••	• • •	100 100	(∣ …	1501	44 38	::		ă
3	10 11	9838 4750		• • •	100	NI I	1098 1147	50			
4	13	7226	::		100		1372	56			
5	15	0144			100	ا ا	1501	44			
6	12	2766	٠.		100		1227	66	••		
7	8	5502	••		100 100	Ni I	855	02		•••	
8 9	7	1534	••		100	vii	715 828	$\begin{array}{c} 34 \\ 24 \end{array}$		::	
70	8 8	2824 5502			100		855	02		::	
í	8	0174			100		801	74			
2	7	4954			100	ا الا	749	54	• •		
3	5	6738			100	<u> </u>	567	38	••	• •	
4	3	2136	••	••	100 100	۱ · · ا	321 623	36			
5 6 7	6	2376	1	•••	100		723	76 84	::	::	
7	7 6	2384 4838	::	::	100		648	38		::	
8	5	5914	١		100		559	45			
9	5	7534			100	ן וי	575	34	··-	<u></u>	
					1		174560	89		·	
	1 1	1	!	1	11	• 1	1149001	09	I	•	1

SIVA		LAS S			STANCIAE medias	ADAS	v	OLÚ	MBNES	_	Observaciones
Progresivas		rapien	En desmonte		DISTANCIAS · medias	APLICADAS	ви terrapl	en	desm		Coservacione
			!				174560	89			
80	4	9704			100		497	04			
ì	4	0704			100		407	04		•••	
2		8694			100		286	94		••	
3	2 2 2 4	8694	••;		100	• •	286	94	••		
4 5	2	8694	••!		100	••	286 451	94 50	١ .		
5 6	4	5150 7414	١٠٠,	•••	100 100		474	14	::		
7	5	7534		::	100		575	34	:-		
8	6	2376			100		623	76			
9	6	9000			100		690	00		••	
90	6	6494	••	••	100		664	94		''	•
1	7	4094 6400	••		100	••	740 864	94 00	• • •		•
2 3	8	2384	••		100 100	•••	723	84			
4	6	7326		• • • • •	100		673	26	::		
5	8	1054			100		010	54			
6	11	2776	• •		100		1127	76		••	
7	14	7966	••	••	100	• •	1479	66		• • •	Te
8	13	4102	••		100	• •	1341 1207	$\begin{array}{c} 02 \\ 44 \end{array}$			Fr
9 100	12 11	0744 1794	••	::	100 100	•••	1117	94	::		Terreno
100	8	5502		::	100		855	02			ō
$\hat{f 2}$	8	6400			100		864	00			de de
3	13	6202	۱۱		100		1362	02		•••	
4	10	5962	•••		100	• • •	1059	62		1	fácil
5	8	6400 8522	•••		100	. ••	864	00 22	••	i	==
6 7	3	7854			100 100	•	385 78	54			es
8	ĭ	3824	::		100	: :	138	24	::		escaracion
9	4	7414	::		100		474	14			7 <b>8</b>
110	8	1054			100		810	54			C:
1	11	2776	••	••	100		1127	76		• • •	on .
2	12	6846	••	•••	100 100		1268 1147	46 50	•••		
3 4	11 10	4750 5000			100		1050	00			
5	11	4750	::		100		1147	50			
6	10	4042			100		1040	42		٠.	
7	13	0974		••	100	• • •	1309	74		3	
8	14	9054	$ \cdots $		100	• • •	1490	54	•••		
9	20	1096	••		100 100	• •	2010 2147	96 42	•••		
120 1	21 22	4742 4894			100		2248	94			
2	24	4446		::	100		2414	46			
3	23	0042			100		2300	42			
4	21	9794			100		2197	94			
5	19	1400	$ \cdots $		100		1914	00		••	**
6	19	6224	••	[	100 100	• • •	1962 1950	$\frac{24}{14}$	••		
7 8	19 21	5014 6000			100	• •	2160	00			
9	31	2234	::		100		2122	34			

IIVAS	DE	SUPER LAS SI		1	UIA8	DAS	V	OLUM	ENES		
PROGRESIVAS	ter	E LAS SECCIONES  EN EN EN EN EN EN Errapien desmonte		EN	EN EN terraplen desmo		Observacion				
							232413	99			
130	20	2322	• • •		100	اا	2023	22			
1	19	6222	••		100	•••	1962	22	••		
2	16	6862	• •	•••	100	•••	1668	62	••	•••	
3 4	16 16	8000 <b>4594</b>		••	100	•••	1668	00	••		
5	17	6054	•••	••	100 100	1	1645	94	••	•••	
6	17	4894	::		100		1760 1748	54 94	•	١	
7	16	1214		::	100		1612	14	••		
8	16	6862			160		1668	62	l ::	📜	
9	10	8864			100	! ; ••	1088	64			
140	8	0174		••	100		801	74	• •		
1	6	4014	••		100		640	14	••		
2 3	4	5902	• •	••	100	· • •	459	02	••		
4	- 3 5	5654	• • •	•••	100		356	54		••	
5	6	0474 0750		•••	100 100		504	74	٠٠.		ĺ
6	8	0174	•••		100	1	607 801	50 74	••	¦	i
7	5	7534			100		575		::	::	ļ
8	5	1246	::		100		512	46			<b>-</b>
9	5	1246			100		512	46			Terreno
150	4	2174			100	,	421		••	۱	Je J
1	7	5816			100		758	16	••	١	9
2	10	6926	••		100		1069		••		de
3 4	11	5742	••	•••	100	1	1157	42	••		
5	14	3646 5800		••	100	'	1436	46	· · ·	••	fácil
6	12	7874	••	•	100 100		1458 1278	00 74	•••		
7	6	6494	::		100		664	94	•		escavacion
8	9	7416	::		100		974	16	::	::	8
9	23	7854			100		2378	54			W.
160	22	2338			100		2223	38	••		୍ରି -
1	20	8494	١		100		2084	94	••		음
$\frac{2}{3}$	27	2954			100		2729	54	••		
4	26 28	7422 9838			100	• •	2674	22	••		
5	29	5562	••		109 100		2898 2955	38 62	••		
6	30	4238	٠.	•	100		3042	38	••		
7	29	8442			100		2984	42		١	
8	30	4238			100		3042	38	::	::	
9	23	2634	١	·	100	• •	2326	34			
170	18	0722			100		1807	22		١	
1	8	5502			100		<b>855</b>	02	••		
2	5	4366		• •	100		543	66	•••	••	
3 4	16 22	4594 3614		••	100 100	• •	1645	94	••	· · ·	
5	20	8494		••	100	• •	2236 2084	14	•		
6	17	7216	•••	••	100	. ••	1772	94 16	•••	١	
7	14	7966			100		1479	66		١	
8	14	5800	: :		100		1458	00			
9	12	6846	::		100		1268	46			
	1 1		١ ٠٠		1	1					

PROGRESIVAS			₩ .s Q	VOLU			
<del>'-</del>	EN terreplen	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	N B B B B B B B B B B B B B B B B B B B		Observaciones	
1 2 3 1 4 5 6 7 8 9 190 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 200 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 1 1 2 1 1 2 1 3 4 5 6 6 7 8 9 1 2 2 2 0 1 1 1 2 1 1 3 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	i i	1 1	100 100	31 1	#N desmonte	Terreno de fácil escavacion	

PROGRESIVAS		SUPER		1	DISTANCIAS medias	SI		A. 81			
AIS:	DE	LAS SI	SCCI	ONES	STANCI	APLICADAS	V	いしいか	IBNES	_	Observaciones
RE					Y P	710		- !	EN		Coservaciones
ÄÖ	ter	rapien	des	monte	1830	AP	terrapi	en	desmoi	nte	
	1	- I	404		"		101.45		1		,
						İ	351616	35			
230	5	9942			100		599	42	١ ا		
1	4	8174			100		481	74			
2	4	5150	• • •	• •	100	٠٠.	451	50		• •	
3 4	7 8	4094 2824	• • •	••	100	· · ·	740 828	94 24	::	•	
5	10	0238			100 100	::	1002	38	::		
6	9	2774		••	100		927	74		٠.	
7	9	5550	• •		100	••	955	50		••	
8 9	11 10	$\begin{array}{c} 9738 \\ 2134 \end{array}$	• • •	••	100 100		1197 1021	38 34	::	• •	
240	8	9114			100		891	14	::	•••	
1	8	2824			100		828	24			
$\frac{2}{2}$	8	3714	••		100		837	.14	••	• •	
3 4	6 5	1562 2022		::	100		615 5 <b>2</b> 0	$\frac{62}{22}$		• •	
5	5	5154		- ::	100		551	54			
6	5	7534			100		575	34		• •	
<b>7</b> 8	4 5	5902 5154	• •		100 100	• •	459 551	02 54	•	• •	-3
9	3	5654		::	100	•	356	54	::	• •	err
259	4	0704			50		203	52			Terreno
	i i	ŀ					205210		-		
		1					365212	39			de
<b>25</b> 0	4	0704			50	٠	203	52			ਲਾ
1	1	2002	••	••	100	::	120	02	••	• •	fácil
2 3	6	2376		3321	99 60	46 54	620	39	16	<del>78</del>	
4			5	1929	100	•	::		519	29	escavacion
5			1	6641	100				166	41	BAI
6 7	••		1	9689	100 100	••			196	89 04	<u>G</u> .
. 8	::		3 4	1404 4604	100	• •	••		214 346	04	ä
9	::		2	5881	89	75			232	28	
260	0	4416	• •		60	25	26	61	·	••	
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array}$	$\begin{vmatrix} 1\\0 \end{vmatrix}$	6296 1634	••	• • •	100 100		162 16	96 34	••	• •	•
3	ő	2738		::	100		27	38		• •	
4	1	6922			100		169	22			
5 <b>6</b>	5	5154		••	100 100	•••	551	54	••	••	
7	6 6	1562 0750		• • •	100	•••	615 607	62 50		••	
8	8	2824			100		828	24			
9	11	6736			100	١.,	1167	36		••	
$\frac{270}{1}$	12 12	$\frac{2766}{2766}$	•••	• •	100 100		1227 1227	66 66	••	••	
2	13	5150		• •	180		1351	50		• • •	
3	13	5150		••	100		1351	<b>5</b> 0			
4 5	12	9938	••	••	100 100		1299	38		•	
Э	12	2766	•••	••	100	١	1227	66		<u>···</u>	
				i	H		378014	45	1791	73	

PROGRESIVAS		SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICADAS	v	OLU)	(BNR2		
E E			ì —		TANCL	ICA		$\sim$		_	Observacione
PROG	1	rapien	des	monte	DIST	APL	terrapi	en	desmo	nto	
						]	424209	75	1791	73	
8	13	4102			100		1341	02	1/91		
9	12	6846			100		1268	46		• •	
320	17	9550	'		100		1795	50		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
1	11	7734			100		1177	34		.,	
2	8	5502	••'		100		855	02			Terreno de
3	6	8162	٠٠,		100		681	62			l T
4	4	5902	••	••	100	• •	459	02			e e
5	4	1438	···;	••	100	••	414	38		• •	ō
6 7	3	4238		•••	100		342	38		• •	de
8	6	3238	••'	•••	100		732	38		••	
9	5	2376 8334	١٠٠,	•••	100		623	76	•••	• •	
330	7	0686	•••		100 100		583	34	•••	• •	
331	10	1184			91	٠٠٠	706 920	86 77	•••	• •	
+82	20	2322			41	::	829	52	:	••	
332		1	ا . ا								Puente de 201
+2	22	4894			49	••	1101	90		• •	de luz
333	7	4094			99		733	53			] !
4	9	5550		.	100		955	50		•••	
5	9	6482	<u> </u>		100		964	82		••	
6	10	5000			100		1050	00			
7	2	6664	¦ ••¦		100		266	64			
8	5	5154			100		551	54			
940	5	7534	• •	= :	96		553	71		• •	
340		7074	0,	7689	21			::	16	35	
. 2	0	7274 5902	••	••	82	50	60	01	••	• •	
3	5	7534	••	•••	100		459	02	••	• •	
4	5	0474			100 100	. • •	575	34		• •	
5	3	7082		•	100		504 370	74 82	••	• •	<b>→</b>
6	5	0474			100		504	74	••	• •	fácil
7	6	7326			100		673	26	•••	• •	==
8	9	0938			100		909	38	::	••	eg
9	9	1854			100		918	54			Č.
350	9	0938			100		909	38		••	escavacion
1	8	4606	••		100		846	06			<u>.</u>
2	10	3086	••	•	100			86			9
3	9	8354	••	••	100		983	54			-
4 5	3	9974	••	••	100		399	74		• •	
6	3	3534 1438		••	100		335	34		• •	
7	5	2022	1 1	••	100	!	414	38		• •	
8	2	1442			100 100		520	22 49		• •	
9	3	4238		::	100	• •	314 342	42 38		• •	
360	3	7800			100	::	378	00		• •	
1	2	6664			95	84	255	55	:		
2		••	0	5496	7	80			4	29	
ฮ	3	1442	••	••	96	36	302	98		••	

PROGRESIVAS	DE	SUPER			DISTANCIAS medias	NS.	v	or a	UENES		
83	[		\	-	TANCI	APLICADAS				_	Observaciones
88	l	RN		P.N	T.	Ž	RN		FN		
P.	ter	replen	de	smonte	ā	₹ ,	terrap	en	desmo	nte	
	! !	·····i	•	i i	<u>.                                      </u>		1		1		
		}					455127	54	1812	37	
4	6	0750	• •	••	100		607	50	••	• •	
5	7	0686	• •	••	100	• • •	706	86	••	•	
6 7	13 13	8314 6202	• • •	••	100 100		1383 1362	14 02	::	• •	
8	11	3762	• • •	::	100		1137	62		•	
9	8	0174			100		801	74			
370	5	7534	• •	••	100		575	34		• •	
1	4	0704	• •	••	100	• •	407		••	• •	
2 3	5 7	2800 5816	•	••	100	•	528 758	$\frac{00}{16}$		••	
4	3	4238	• •	::	100 100		342	38		• • •	1
5	6	9000			100		690	00		• • •	
6	17	0286			100	!	1702	86			
7	27	2954	••		100	••!	2729	54		••	
8 9	15	2334	• •	••	100		1107	34		• •	
380	11 8	8734 1054	••		100 100	••	810	34 54		• • •	
1	4	9704			100		497	04	::	• • •	_
2	4	2174			100		421	74			Terreno
3	3	3534			100		335	34			7
4	0	5550	• •	••	100		55	50		• •	en
5	0	8438	• •	••	100	91	84 449	38	•••	••	0
6 7	5	6738	4	9400	79 70	31 69	1119	99	349	21	de
8		1	14	9676	95	11			1423	57	
9	1	0206			54	89	56	02		'	fácil
390	6	0750	• •		100	• •	607	50		• •	
1	8	9114	• •	••	100	• •	891	14		••	escavacion
2 3	9 8	0938 4606	••	••	100 100	••	909 846	38 06	::	• •	N. S. V.
4	7	4091	• •		100		740	94	::	• •	<u>.</u>
5	5	9942			100		599	42			On C
6	4	9704	• •	•.	100		497	04		• •	
7	5	0474	• •		100		504	74	•••	• •	
8 9	6 5	0750 5154	••	••	100 100	٠٠.	607 551	50 54			
400	7	2384	• •		100		723	84	::	• •	
1	5	9136			100		591	36			
2	10	5962			100		1059	62			
3	13	7256	• •		100		1372	56	••	••	
4 5	11 10	6736	••	•	100 100		1167	36		••	
6	13	5962 4102	••	••	100	• •	1059 1341	62 02	::	• •	
7	10	7894			100		1078	94		.,	
8	4	4402			100		444	02		• •	
9	3	2136	٠.		100		321	36			
410	3	6366	•••	6005	96,	03	349	22			
1 2	••		0 4	6225	53 84	97 87	••	• •	33	60	
3	i	3214	4	3569	65	13	86	06	369	77	
	^	7214	••			į	;			<u></u> -	
	l Ì	İ					490631	21	3988	<b>52</b>	

IVAS		SUPER LAS SI	1	(CIAS	ADAS	V	OLU)	IBNES		01
PROGR <b>E</b> SIVAS		n plen	en monte	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	en terrap	len	en desmo	nte	Observaciones
4 5 6 7 8 9 420 1 2 3 4 5 6 7 8 9 440 1 2 3 4 5 6 7 8 9 450 1 2 3 4 5 6 7 8 9 460 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7 8 9 7	5 8 11 12 11 11 8 9 10 8 6 6 3 4 6 6 8 10 9 7 0	7534 8206 7734 1754 1754 19738 8904 3762 2824 24042 8206 5664 6366 5150 2376 2824 2134 4094 6696 	 9400 8209 1324 1144 20216 3400 2121 8025 5784 2441 1916 8761 0136 6729 4396 6641 	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	344 666  689 322	828 964 1040 8828 623 828 1021 983 740 39  	21 34 06 34 54 38 04 62 62 42 42 06 64 66 65 0 76 24 34 54 94 66 0 6 64 66 65 0 77 6 24 34 54 94 66 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	3988	52    80 09 24 44 41 61 00 21 25 84 41 16 61 36 61    28 61 00 69	

VAS	DE	SUPER	FICI ECCI	ES ONES	cīas 18	DAS	vo	עטט	ENES			
Progresivas		EN raplen		RN Imonte	DISTANCIAS medias	APLICADAS	En terraple	en	en desmor	ite	Observaciones	
4 5			16 18	0296 4364	100 100		145298 	67	21578 1602 1843 1044	69 96 63 46	T.	
6 7 8 9	0 4 21	6696 1438 9794	10	9196	95 54 100 100	65 35	414	94		•••	rreno	
470 1 2	34 47 66	6154 7096 7622		••	100 100 100 68	50	3461 4770 6676 6391	54 96 22 89	••	•••	de .	
473 +37 474	93 89	3122 9438		••	18.	<b>5</b> 0	1663	96		••	Puente de 100 de luz	
+37 +50 475	72 68 64	4686 4302 9086			6) 31) 75	50 50	4868	05 55 75		•••	46 142	
6 7 8	41 27 17	1774 7134 2584			100 100 100	•••	4117 2771 1725 559	74 34 84 29	••	••	fácil	
480 1 2	6	4838	2 15 2	9816 2841 7449	86 63 100 60	26 74  18		••	190 1528 168	05 41 19	86	
3 4 5	9 7 2	4622 4094 4000			89 100 70 80	82 00 00	740 168	89 94 00	395	20	1	
6 7 8 9			20 41 51	9400 1329 1756 9416	100 100 100	•••		•••	2013 4117 5194	29 56 16	 	
490 1 2		••	70 75 40	2921 6600 7900	100 100 100 100				7029 7566 4059 1856		<u> </u>	
3 4 5 6			18 11 11 14	6600 2121 5064 8625	100 100 100			•••	1121 1150 1486	21 64 25		
7 8 9		••	18 19 15	1025 4489 0729 9969	100 100 100 50				1810 1994 1507 949	25 89 29 85	(escavacion	
500	•••	••	18	<i>93</i> 03			554552		70164		င	
<b>5</b> 00			18 24	9969 5100 4201	59 100 91	70		•	949 2451 2147	85 00 62	(0)	
2	••	••	23	4201	91		554552	13		67		

Ol	- <b>-</b> i	PANCIL nedias			DE LAS SI		
	te	DISTA			4.		
Terreno de fácil escavacion Tosca (escavacion cou pico)	67 	100 100 100 100 100 100 103 100	4364 7176 0796 6921 0225 7100 4776 6609		9376 7182 2984 3934 6624 0238 8894 7338 8894 3000 9776 7282 0184 2902 8766 6802 3806 1246 0174 7734 6224 1854 7262 3082 6400 5438 3464 4606		
67         		30   554552   13   171   26   5871   82   4629   84   2339   34   1866   24   4302   38   6388   94   7573   34   11130   00   9797   76   10072   82   9501   84   11130   00   9797   76   10072   82   9501   84   1772   16   1938   06   10	58 30 171 26 100 2 4629 84 100 2 3339 34 100 2 6388 94 100 2 7573 34 100 2 9477 37 11288 94 100 2 9797 76 100 2 10	58         30         171         26            100          4629         84            100          4629         84            100          1866         24            100          4806         23            100          4802         38            100          7573         34            100          9477         37            100          9477         37            100          9477         37            100          9477         37            100          9477         76            100          9501         84            100          9501         84            100          9687         66            100          10072         82            100 <td< td=""><td>  100</td></td<>	100		
36 46 1624 3616 01 4876 56 2222 81 791 16 1843 3971 76 2471 96 5769 21 5702 25 4971 00 2047 76 2366 09	## desmon  75712	30 554552 171 5871 4629 2339 1866 4302 6388 7573 9477 11288 11130 9797 10072 9501 7929 6087 4068 2538 1772 1938 706 512 1289 918 2172 3430 3264 2484 1783 1458 1854 1634 58 825 42	58 30 171 100	58 30 554552 1771   100	Section   Sect		
en desmonte  13 75712 67 26 82 84 24 35 94 37 37 94 37 94 38 39 30 31 37 38 39 30 31 31 32 33 34 34 35 36 36 36 36 38 38 38 39 31 32 33 34 34 34 34 34 34 34 34 35 36 36 36 36 37 38 38 38 39 31 32 33 34 34 34 34 34 35 36 36 37 38 38 39 38 39 31 32 33 34 34 34 34 35 36 37 38 38 39 39 31 32 33 34 34 34 34 35 36 37 38 39 30 31 32 33 34 34 34 34 35 36 37 38 39 30 31 32 33 34 34 34 34 35 36 36 37 38 38 39 39 30 31 32 33 34	## desmon   13   75712   26     284     34     24     38     394     34     37     400     361	30	58 30 100	58 30 100	Section   Sect		
terrnplen         desmonte           554552         13         75712         67           171         26             5871         82             4629         84             2339         34             4302         38             6388         94             7573         34             9477         37             11130         00             9797         76             10072         82             9501         84             7929         02             66              4067         406             4072         16             1938         06             706         86	EN terraplen desmon des		588   1000   1	58   100			
9376	9376 · · · · · 58 30 554552 13 75712 9376 · · · · · 100 · · 5871 82 · · · · 100 · · 4629 84 · · · · 100 · · 4629 84 · · · · 100 · · 1866 24 · · · · 100 · · 1866 24 · · · · 100 · · 4302 38 · · · · 100 · · 6388 94 · · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9477 37 8894 · · · 100 · · 9776 · · · 100 · · 9777 6 · · · 7282 · · · 100 · · 100 · · 9797 76 · · · 7282 · · · 100 · · 100 · · 9501 84 · · · 2992 · · · 100 · · 100 · · 9997 22 · · · 100 · · 100 · · 7929 02 · · · 100 · · 6087 66 · · 6802 · · · 100 · · 4068 02 · · 3802 · · · · 100 · · 100 · · 1772 16 · · · 100 · · 1938 66 · · · 100 · · 6087 66 · · · 1000 · · 1772 16 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1772 16 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1938 66 · · · 1000 · · 1177 34 · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · · · 1000 · 1177 34 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	9376 7182	9376 7182 2984 3934 6624 0238 8894 7334 7738 8894 7334 7738 8894 2992 8766 6802 3802 7216 3806 0686 0686 0174 7734 6224 8904 1854 17262 3082 6400 8438 8382 7266 0174 7734 6224 8904 1854 1854 1854 1854 1854 1854 1854 185	9376 7182 2984 3934 6624 7334 7738 8894 3000 9776 7282 0184 2902 8766 6802 7216 3806 0686 1246 0174 7734 6224 8904 1854 7262 3082 6400 8438 8382 5800 5438 3464 4606			
2 9376	2   9376	terraplen   desmonte	## terraplen   desirement   des	terraplen  2 9376 38 7182 46 2984 23 3934 18 6624 43 0238 63 8894 75 7334 94 7738 112 8894 111 3000 97 9776 100 7282 95 0184 79 2902 60 8766 40 6802 25 3802 17 7216 19 3806 7 0686 7 0686 7 0686 7 040 9 1854 17 724 12 8904 19 1854 17 724 21 7262 34 3082 32 6400 24 8438 17 8382 14 5800 18 5438 16 3464 8 4606	238 466 23 18 43 63 -75 94 112 97 100 955 779 60 40 25 17 19 7 5 8 11 19 12 21 34 32 24 17 14 18 16 8		

PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS		APLICADAS	v	OLU:	enes.		
GRE		EN		EN	TAN	medias	LICA	EN		KN		Observaciones
PRO	ter	rapien	des	monte	DIE		AF	terrapi	en	desmo	nte	
								697573	44	120459	78	
3	• •		21	9921		<b>00</b> ′	• •			2199	21	Tosca—Terreno de
4	•••	••	8	4600 5884		00	83	••	•••	846 91	00 86	, <u>6</u>
5 6	6	6494		3004		57 92	17	612	88	1 "		[
7	23	6544				00		<b>2</b> 365	44			Te
8	12	6846	•••		1	00	٠.	1268	46	••	• • •	ij
9	10 8	0238 6400	•••	••		00	••	1002 864	38 00		• • •	en
560 1	10	3086			1 1	00	• •	1030	86			۵
2	13	5150		: <u>:</u>	i	00		1351	50		٠.	e
3	14	5800	• •		1	.00	٠.	1458	00	••	• •	ac.
4	30	7154	•••	• ·	1	00	• •	3071	54 22	•••	• •	ii e
5 6	50 52	7722 2434				00	••	5077 5224	34	1 ::		SC
7	39	0422	::.			00.		3904	22			av.
8	31	7454			1	.00		3174	54		••	&.   C.
9	26	6046	••		1	.00	••	2660	46	••	• •	fácil escavacion
570 1	18 15	7814 4536	•••	•••	1	00	• •	1878 1545	14 36	::	• • •	
2	10	2134		::	i	00	••	1021	34			
3	3	9246	•		ł	80	70		72		• •	
4	• •		3	2201		69	30		• •	223	15	
5 6	••	••	13 18	6169	1	00	• •	••	•	1361 1843	69 64	
7			26	4364 7384	1	00 00	••			2673	84	Piedra y to (empleando
8			38	5656	î	00			• •	3856	56	<u> विस</u>
9			58	3649	1	.00¦	••	•	• •	5836	49	12 <u>~</u>
580	••		73 78	9761	1	00	••	••	• •	7397 7850	25	
1 2		.	85	5025 1121	1	00	••			8511	21	a ca
3			81	9729	l i	00	•••			8196	29	mina)
4	• •		61	4321	1	00	• •	• •	• •	6143	21	na)
5			49	0796		00	• •		• •	4907 3047	96 76	I
6 7		::	20 4	4776 7724		00 72	66	::	•	1487	90	
8	4	5150				77	34	349	19		••	널
9	6	0750	• • •	••	1	00		607	50		• •	Terreno de fáci
590	6	9000	• •	••		00	40	690 74	00 88		• •	en en
1 2	1	<b>26</b> 06	8	0025		59 90	40 60		00	725	03	O.
3			13	0049		00	••			1300	49	6
4		••	2	5100		65	16		::	163	53	<b>18</b>
5	4	4402	• •	••		84	85		75	•	••	—
6 7	3	9246	4	ii00		<b>72</b>	68 32	304	86	297	24	escavacion
8			12	6009	1	00				1260	09	a v
9			14	6009 9676	1	00	• •		••	1260 1496 1072	76	<b>8</b>
600	••	••	10	7256		00		••	••	1072	56 85	<u> </u>
$\frac{1}{2}$	2	0094	1 2	5129		66 83	66 34	167	46	100	00	
ا ت	-	3301		'		ا	!					
		ļ		1	1	1		737971	48	192351	86	I

PROGRESIVAS			SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICAD \S	v	OLUX	enes		
SES						TANC!	٠ کا		<u> </u>			Observaciones
190		ľ	EN.		EN	T81	APL	EN		desmo	-te	
		terr	aplen	aes	monte	Α		terrapl	011	desino,		
								737971	48	192351	96	
	3	1	9454			100		194	54			
	4	o,	8438		•	100		84	30		••	
	5	0	4416	• ;		56	35	24	88	400	53	
	6		••	11	5225 7036	93 100				423 1170	26	
	7 8			11 25	8641	100				2586	41	
	9			10	6289	80	90		••	859.	88	
6	10	4	9704		••	69	10	343	45		• •	
	1	7	1534	•	••	100	••	715 900	$\frac{34}{24}$		••	
	2 3	9 11	0024 5742		••	100 100		1157	42	::		i
	4	18	1896			100		1818	96			
	5	24	9774		••	100		2497	74		• •	
	6	15	7862	••'		100		1578	62		• •	
	7	18	3074	•••	•••	100 100	••	1830 1748	74 91		••	
	8	17 15	4894 0144	••1	::	100		1501	41			
6	20	10	7894	;	• 1	100	••'	1078	94		••	
	1	15	2334	· • · · '		100		1523	34	••	••	Гe
	2	34	1550	••'		100	- 1	3415	50	•	••	Terreno
	3 4	55 79	0536 7402	•••	•••	100 100		5505 7974	36 <b>02</b>	::	•	no
	5	97	4814		::	100	•••	9748	14			de
	6	110	7726			100	j	11077	26		••	
	7	113	6882		••	100	, …	11368	82		• •	fácil
	8	82	0082	•••	•	100 100	ı ••	8200 3791	82 34		••	I .
a	9 30	37	9134 7416	• • •		100	' ::	974	16	::	••	escavacion
U.	1	7	5816		::	100		758	16		• •	Ca
	2	8	7302			100		873	02	••	• •	Va
	3	5	3582			100 100	••	535	82		••	3i.
	4	3	5657	• • •		70	99	356 399	54 91	::	••	þ
	5 6	.*	3656	7	9116	79	01			625	10	
	7			8	0936	100		1	• •	809	36	
	8		-:-	0	5496	51	36	1004	0.7	28	23	1
	9	10	7894	• •	••	98 100		1064 3056	27 94		• ·	
b.	40 1	30 49	5694 6814			100		4968		! :: !	••	
	2	71	3954		::	100		7139	54			
•	3	85	2338			100	٠٠.	8523	38		• •	
	4	82	0082			100 100	•••	8200	82	••	• •	
	5	49	5006 2424	••		100	' ' '	4950 3324	06 24	:	• •	
	6	33 39	6938		:: 1	100	' •	3969		;	••	
	8	45	6000		·:	100		4560	00			
	9	41	1774			100	••	4117	74	••	••	
6	50	36	4838	••		100 100	••	3648 3616	38 94	••	••	·
	$\frac{1}{2}$	35 43	1694 3634	••	۱ : ۱	100		4336	34	::	••	
	ت	70	DUU-1	''	•		!!!		_	i		
			İ		i			885335	49	198854	83	I

IVAS	DE	SUPER LAS SI			CIAB	8.8	DAS	V	LUI	(ENK2		Observations	
PROGRESIVAS		EN		EN	DISTANCIAS	medias	APLICADAS	EN		EN		Observaciones	
£	ter	rapien	des	monte	Ā		<	terrapl	en	desmor	1te		
								005005	40	198854	83		
3	50	2254			,	<b>0</b> 0		885335 5022	54	190004	00		
4	52	9862				00		5298	62	::	••		
5	61	2744				00		6127	44				
6	67	5938				00		6759	38				
7	71	3954		••		00	•	7139	54	••	• •		
8	64	7042	••	••		00	••	6470	42	•••	• •		
9 660	52	0584	•	••		00	• •	5205	84 22		• •		
1	31 23	3022 5238		• • •		00	• •	3130 2352	38	1 :.	••		
2	13	9374				00	::	1393	74		• • •		
3	4	5150				00		451	50				
4	0	3294			ļ.	58	57	19	29				
5			2	4321	1 _	91	43		••	222	37		
6 7	••		0,	3321	1	00	05	•	••	33	21	1	
8		7074	0	8424		68	05 95		88	58	17	Ì	
9	0 4	7274 5150	::	••		80 00	90	58 451	50	• • •	••		
670	5	5944	:::			00	• •	559	44	::	••	ы	
ĭ	6	3194			•	92	66	585	56			e	
2			1	4376		57	34			82	43	re	
3			9	6729		00				967	29	Terreno	
4	•••	•••	22	7025		00	• •	••	• •	2270	25	0.	
5 6	••	•••	28 28	3881		00	••	••	•••	2838 2851	81 64	de	
7		· · ·	20	5164 8241		00	• •	i		2082	41	<b>ਛ</b> ੋ	
8		::	17	3304		00	•	i I		1733	04		
9			14	6529		00				1465	29		
680			17	8809		00	• •		••	1788	09	escavacion	
1		·	15	4961		.00	• •	•••	••	1549	61	87	
2 3			14 10	6529 4361		00 00	٠.	· ·	••	1465 1043	29 61	80	
4			8	2764		00	• •			827	64	<u>i</u>	
5			1	2129	_	55	51			67	33	] 3	
6	7	3238		••		94	49	692	03				
7	22	7462	··:	••		00	••	2274	62		• •		
8 9	45	2526	•	• •		00	• •	4525	29	••	••		
<b>69</b> 0	56 45	$\frac{1966}{7742}$		••		00	••		66 <b>42</b>	••	••		
1	19	2602				00	• •		$\frac{42}{02}$	::	••		
2	4	0704				00	• •	احجمها	04		• •		
3	8	8206				00		882	06		• •		
4	11	0814			1	00	٠.	1108	14				
5	23	7854	••	.		00		2378	54		• •		
6	36	3264	••	•••		00	• •	3632			••		
7 8	55 55	0536 <b>2434</b>	:	•••		00	• •	5505 5524	36 34		••		
9	53	2434 3594		•••		00	• •	5535	94	::	• •		
700	41	3438				00	• • •	4134	38	::	• •		
ĩ	32	6400				00		3264	00				
2	27	5738			1	00		2757	28		•••		
			i i		l			991106		220201		1	

NAS	1	UPERI	_	Ti	CIAS	3.48	V0	LÚM	ene?		
PROGRESIVAS	R			BN	DISTANCIAS	APLICADAS	EN		EN	_	Observaciones
PRO	terra	- 11		monte	DIS	A	terraple	n	desmo	nte	
3 4 5 6 7 8 9 710 1 2 3	19 15 16 16 14 13 3  8 19	9874 7862 4594 6862 4722 2014 9246  4606 6224 5438	2	6664	100 100 100 100 100 100 82 27 89 100	98 68 34	885335 1998 1578 1645 1668 1447 1320 325  755 1962 1854	74 62 94 62 22 14 66  87 24 38	220201	••	
4 5 6 7 8 9 720 1 2	14 18 14 11 9 10 4 11 20 23	9054 6624 4722 3762 3696 3086 8174 0814 6016 7854		::	100 100 100 100 100 100 100 100		1490 1866 1447 1137 936 1030 481 1108 2060 2378	54 24 62 62 86 74 14 16 54			Terreno
4 5 6 7 8 9 730 I	21 17 10 5 8 10 2 2	2234 1434 5962 0474 3714 7894 9376 6664 2134			100 100 100 100 100 100 100 100		2122 1714 1059 504 837 1078 293 266 1021	34 34 62 74 14 94 76 64 34			o de facil escavacion
3 4 5 6 7 8 9 740	16 17 11 4  0 2 2 2	9142 2584 9738 6656  6122 0094 9376 8816	2	9025 	100 100 100 83 54 61 100 100	65 40 95	1691 1725 1197 390  37 200 293 188	42 84 38 28  93 94 76 16	157	90	ion
2 3 4 5 6 7 8 9 750	4 6 6 4 3 2 0	4402 1562 7326 4402 4944 4662 4416		7836	100 100 100 100 100 100 57 92 50	 40 60	444 615 673 444 349 246 25	02 62 26 02 44 62 35	350 285	36 20	
							1037024	96	221068	58	

AS .		SUPER			84	NS	yo.	271	PUDO		
P R OGRESIV A S	DE	LAS SI	SCCI	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	VOL	د ن. ب	ENES	_	Observaciones
06R		RN		RN.	M me	E	EN		EN		
P. 8	ter	raplen	de	monte	ā	V	terraplen	3	desmor	te	
							1000000	-	000014	01	
6	1	4438			100	<u>.</u>	1058275 144		222914	21	
7	2	4662			100		246	62		••	•
8	4	0704	••	••	100	١	407			••	
9	3 7	9974	• •	••	100	1 1	399		••	•••	
800 1	10	6682 8864	•	•••	100 52		766 566	09		•••	
$+1\hat{4}$	5	8334			2		11		·		
+24	2	0738			38		78	80			
2	9	0938	••		88		800	25	!	••	
3 4	3	0062	•••	••	100		300 15	62	••	• •	
5		2738	3	3801	55 94	57	1 1	10	319	66	
6			1	7400	68		i i		118	- 63	
7	2	0738	• • •	••	81	82	169	68			
8	2		• •	••	100		240	00		• •	
9	3 6	6366 5664	• •	•••	100		363			••	
810 1	8	8206	::	••	100 100		656 882			••	
$\hat{2}$	13	9374			100		1393	74			Terreno
3	18	9006			100		1890	06			77
4	25	7856	•	••	100		2578		•••	••	n
5 6	25 24	5150 3122	•••	••	100 100		2551 2431	90		•••	
7	20	6016	::	••	100		2060		::	• •	de
8	15	2334			100		1523	34		٠.	fácil
9	9	0024			100		900	24		• •	
820	12	5822	••	••	100		1258	22	••	• •	escavacion
$^{1}_{2}$	13 14	7256 7966		••	100 100		1372 1479	98 88			Ca
3	11	3762		· · ·	65		739	45			Va
+30	42	0122			15		630	18			Cio
+99	16	1862		••	5		83	43	••	• •	Ď
4	15	1238	• •	• •	55		831 1341	81		• •	
5 6	13 12	4102 7874	• •	••	100 100		1278	74		• • •	
7	iī	4750			100		1147	50			
8	10	0238	••		100		1002	38			
9	9	3696	••	••	100		936			••	
830	9 6	3696	• •	••	100	••	936 640	96 14	•••	••	
1 2	4	4014 9704	••	••	100 100		497		::	• • •	1
3	5	2022			100		520			•••	
4	4	8174			100		481				
5	5	2800			100	••	528		`	• •	
6	5	6738	••	••	100		567 583		••	••	
7 8	5 5	8334 9942	•		100 100		599			•	
9	6	2376			100		623	76		••	
840	6	8162			100		681	62		·	
1	7	0686	••,		100	· · ·	706	86	<u> </u>	<u>···</u>	
		· []			1		1099122	05	223352	50	

ΛV		SUPER LAS SI			CIAB	DAS	voi	.03	ENES		
Progr <b>e</b> sivas		EN		EN	DISTANCIAS	APLICADAS	BN		EN	-	Observacione
<u> </u>	teri	aplen	des	monte	<u> </u>		terraples	,	desmo	nte	
		ļ					1099122	05	223352	50	
2	7	4954	••		100	::	749	54	••	••	
3	5	5944	٠.	::	99	41	556	14		40	
4	• •	::	0	3321	1	47			0	48	
5	3	4944	•••	••	99	12				••	
6	0	4982	•••	••	100		1127			• •	
7	11	3762	••	•••	100	• • •	1137			••	
8	11	7734	• • •	•••	100	• • •	1177		::		
9	3	7800	• • •	••	100 100		378 599				
850	5 8	9942 6400	••	•••	100	•••	864				
$\begin{bmatrix} 1 \\ 2 \end{bmatrix}$	6	4838			100		648		1		
3	6	3194			100		631		1		
4	7	5816			100		758	16			
5	6	2376			100		623	76			
6	7	8422			100		784				
7	9	2774			100		927	74			
8	9	5550			100		955				
9	8	6400			100		864				_
860	8	1938			100		819			••	e
1	6	4838	٠٠.		100	• •	648			• •	7
2	6	9000			100	• •	690		••	• •	Terreno de
3	0	9614			100	• •	96			••	0
4	4	3656	••	••	100	• •	436			• •	de
5	4	6656	••	••	100	• •	466		••	••	
6	4	6656		••	100	• •	466			• •	fácil
7	3	6366	••	••	100	• •	363			••	==
8	2	0094	••	••	100	• •	200		1	••	es
9	2	2034	•••	•••	100	• •	220			• • •	8
870	2	8014	•••	••	100	• •	280			••	V8
1	3	2834	••	••	100	• •	328 356			••	escavacion
2	3	5654 7800	•••	••	100 100	• •	378				8
3 4	3	4238		•••	100		342	3X			_
5	3	7082	1	٠٠	100		370				
6	4	2174		•	100		421				
7	3	6366			100		363	66	1		
8	4	9704			100		497	04	1		
9	5	0474			100		504			٠.	
880	5	6738			100		567		.	٠.	
1	3	4238			100		342	38		• •	
$\bar{2}$	5	6738	١		100		567				
3	6	7326			100		673			••	
4	7	4094			100		740	94	••	••	
5	8	1938			100		819			• •	
6	9	7416	•		100		974		••	• •	
7	10	5962		••	100		1059		••	••	
8	9	5550			100	•	955			••	
9	6	7326	••	••	100	••	673			• •	
890	2	0738	• • •		100	• • •	207			••	
1	3	7800	1	••	100	•••	378	ŲΨ	اسندا		

PROGRESIVAS		SUPER LAS S			DISTANCIA8 medias	APLICADAS	Volús	ienes		
23 28					TAN nedi	CA			_	Observaciones
280	1	raplen	des	nonte		API	terrapien	desmo	nte	
	1 1	apton	1 1	1	-		J sertifien	1 destrict	U+6	1
		ļ					1127384 55	223352	98	
2	4	8938	••		100	•••	489 38	••	••	
3 4	5 1	4366	•••	••	100 100	$ \cdots $	543 66 138 24	••	••	
5	ō	3824 2738		•••	100		27 38	::	••	
6	3	0750			100		307 50			
7	5	7534			100		575 34		••	
8	1	0206	••		100		102 06	••	• •	
900 900	4	8174 9704	••	••	100 100	• •	481 74 497 04		• •	
1	5	2022		•••	100	::	520 22	••	• •	
2	2	5994			100		259 94			
3	1	5054			100		150 54			
4 5	7	0686	••		100		706,86		••	
6	0	2034 8438	•••	•	100 100		220 34 84 38	••	••	
7	i	0802	::	•••	79	69	86 08	::	•••	
8			1	2129	31	14		37	77	
9	2	8694		1	61	55	176 61		••	
910 1	::	0074	4	,7724	51	59	200 00	246	21	크
2	3 5	9974 2800	••	••	76 100		303 92 528 00	•••	•••	Tierra
$\bar{3}$	9	9294			100		992 94	• •	::	
4	8	8206			100		882 06			de
5	9	4622	••	••	100	i l	946 22		••	
6 7	10	4606	•	••	100 100		846 06	••	•••	fácil
8	10	3086 2134		••	100		1030 86 1021 34	••	• • •	
9	10	3086			100		1030 86			escavacion
920	9	0024			100		900 24			\$ V
1	10	6926			100		1069 26		••	80
2 3	11	0814 1794	••	••	100 100		1108 14 1117 94	••	٠	<u>G</u>
4	12	6846	••		100		1268 46	••	٠٠.	-
5	11	4750			100		1147 50		::	
<u>6</u>	6	7326			100	١	673 26			
7 8	6	6494		••	100 100	• • •	664 94		••	
9	6	4014 9942	••	••	100	٧.	640 14 599 42	••	••	
930	6	8162			100		681 62		••	
1	7	8422		.	100		784 22	:	•••	
2	8	7302			100		873 02		••	
3 4	8	0174	•;;	6641	92 57	80 20	744 01	95	10	}
5			1 2	4321	64			156	19 19	
6	4	7414	-		85	22 78	406 72		19	
7	4	5902			100		459 02		• •	
8	5	2800		••	100 100	••	528 00		••	
9 940	4	5902 5902	••		100	••	459 02 459 02	••	••	
1	4	8174	••	::	100		481 74		••	
-			•	••		••		<del></del>		
	l	li li		!	i	!	1155399 81	223888	34	

Progresivas		SUPER LAS SI			DISTANCIA8 medias	APLICADAS		LUI	IENES	_	Observaciones
PROGR	1	kn rapien	[	en monte	DISTA	APLE	· KN terraple	n	ьи desmo	nte	0.000114010110
		1100					1155399	81	223888	34	
2 3	4 2	4402 2034	••	••	100 98		444 247	42	••	•	
4		2004	0	3321	51	32	2481	20	17	04	
5			0	4044	100			٠	40	44	
6 7		4416	6	4844	95				618	29	
8	0	4416 8438		::	100		84			• •	
9	1	2002			100		120	02	::	• •	
950	0	8438			58		49	07		••	
1	••		6	3969	91 100	11		$ \cdot\cdot $	587	56	
2 3			8 2	0936 9816	100		••		809 298	36 16	
4			ĩ	9689	71	30			140	38	
5	1	8182			78	70	143			• •	'
6 7	2	7338 2034	••		100 100	1	263 220	38		••	
8	2 2	5326		••	100		253	26	:	••	
9	3	0750			100		307	50		••	. •
960	3	7082			100 100		370				Terreno
1 2	4	5902 5902	••		100	1	459 459			• •	13e
3	4	9704	::		100		497		•••	• • •	no
4	5	1246			100		512	46			de
5	5	5154	•-		100 100		551		••	••	ł
6 7	5 6	8334 1562	••		100		583 615		•••	• •	fácil
8	6	5664	::	::	100		656		::	• • •	
9	7	0686			100 100		706	86		••	escavacion
970	8	1054		••	100		810		••	••	av
1 2	5 1	5944 4438		••	100	• • •	559 144		••	• •	gc.
3	Ô	8438			100		84			•••	) n
4	4	5902		••	100 100		459	02			-
5 6	2	0738	· •		100		207		••	••	
7	3	2834 6366			100	•	328 363		• •	• •	
8	4	8938		::	100 100		489	38			
9	6	4014			100		640				
980 1	8	3238	••		100	. • :	732 810		••	••	
2	10	105 <b>4</b> 3086		••	100		1030		::	•••	
3	7	4954			100 100		749		••	••	
4	4	8174	••		100	<b>! • •</b>	481			••	
5 6	5 1	0474 4438	••		100	• • •	504 144		••	•	
7	1	4438	::	••	100		144			• • •	
8	3	7082		:	100 100		370	82		•••	
9	3	1444	:		100	¦ ••	314			:-	
990 1	0 2	4416 5326	••	••	100	••	44 253		•	:	
1		<b>0020</b>	••	••	100			20	- <del></del> -	<u></u>	
	1	ŀ	1	l	ł	1 1	1172596		996300	57	

IVAS	DE	SUPER LAS S			CIAS	DAS	VOI	LUX	ENES		:
Progresivas		EN		EN	DISTANCIAS	APLICADAS	EN	ĺ	RN		Observaciones
	ter	raplen	des	monte	A	1	terraple	<del>-  </del>	desmor	!	
2	4	0704			10	00	1172596 407	80 04	226399	57	
3	3	2834	••		10	00	328	34	••	••	
4	8	5502	••	••	10		855 706			••	
5 6	7 10	0686 1184		••		00	1011	84	::	••	
7	9	0938			10		909	38			
8	9	0024			10	00	900	24	••	••	
1000	4	1438	••	••		00	414			••	
1000	9	0024		••		50	450	12			
							1178580	02	226399	57	
1000	9	0024		••		50 00			••		
1 2	8 16	2824 6862		•		00	828 1668	62		••	
3	8	9114	:	• • •		00	891			••	
4	12	8904			10	00	1289	04		• •	
5	4	3656	••	• •		00	436		•••	••	]
· 6	0 6	9614 4838		••		00	96 648	38	• •		크
8	ŏ	7854		• •		00	78				Terreno
9	4	2914			10	00	429	14			en
1010	6	0750		••		00	607	50	••	••	
1 2	6	4662		• •		00	246 664	94	••	••	de
3	8	6494 1054		•••		00	810	54			pë:
4	4	8174				00	481	74			fácil
5	0	6122	• •	::		72 ::		08		.,	<u>.</u>
6	•:	::	1	2876		35 21 92 79		77	45	34	escavacion
7 8	5 5	5154 4366		••		92 79 00 · ·	543	66		•••	LV8
9	8	6400				00	864	00			Ç.
1020	8	8206		• •	10	00	882	06		••	ä
1	9	2774		••		001	927	OR	•••	••	
$\frac{2}{3}$	9	3696 6482		••		00	936 964	82	••	::	
4	9	5550		• •		$00$ $\therefore$	955	50			
5	8	8206		••		oo	882	06			
6	7	7550	••	••	10	00	775	50		• •	
7	8	1938	••	••		00	819 837	14	••	••	
8 9	8	3714 5664	::	••		00	656	64		• • •	
1030	4	3656		••		00	436	56	il		
1	3	4944			10	00	1 349	44			
2	4	8174	••	••		00	481 370	29	••	••	
3 4	3	7082 2002		••		00 10	120	02			
5	Ó	6122		••		00	61	22			
6	ĭ	2002			10	00	120	02			
7	0	9024	••	••	10	00	90	24	<u> </u>	••	-
		l			l		1200838	65	226444	91	1

AS		SUPER			A.8	S.					
PRO GRESIVAS	DE	LAS S	ECCI	ONES	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	VOI	LUI	ibnes_		
. 2			`		STANCI medias	2		$\widehat{}$		_	Observaciones
0 61		EN		EN	ST a	F	EN		, EM		
	ter	raplen	de	smonte	🖺	<	terraple	n	desino	nte	
	1	1 1	1 1		1	)	1 1	1	1 1		
					ĺ		1200838	65	226444	91	
8	, –	2606	• •	•	100		126	06	••	••	
1040		2738 0802	••	••	100		27 105	38	••	• •	
1040	: 1		0	3321	97 52			32	17	44	
2		::	15	2841	88	76	1		1356	62	
3		0062			23	68				••	
4			13	1064	87	56		• •	1147	60	
5			8	1849	100	• •	•	$\cdot \cdot  $	818	49	
7		・・	1	8161			1 1	••	181	61	
8			0 2	6956 7449	100 77	50	1 1		69 212	56 73	•
g		5674			72	50	113				
1050		2686			100		226 8				
1	3	4944			100		349 4	44			
2	3	8522	••	••	100					• •	
3	4	4402	••	••	100				••	• •	
4 5		4402 0704	•••	••	100 100		444 407			••	
ĕ	6	3194		•	100		631	94		•••	H
~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~		0686			100		706				162
8		4954			100	٠.	749	54			Terreno
7000		7326		••	100		673	26		• •	5
1060		1534		••	100		715	34	•••	• •	de
1 2		7326 5816		••	100		673 758	20 16		••	i
3	5	1246	::		100			46	::	••	fácil
4	5	4366			100		543	66			
5		2136		••	100		321	36			escavacion
6		1854	••	••	100		918	54	••	• •	à
7 8		6994 8162	••	••	100		0.071	94	•••	• •	/ac
9		1054		••	100 100		810	0⊿ 54	••	••	20
1070		5150			100			50		• •	P
1	5	4366			100		543	66		••	
2		3582	•••	••	100		535	82			•
3		8162	••	••	100		681		••	٠.	
4 5		5944 4838	• •	••	100 100		559 648	24 20	••	• •	
6		1562		• •	100		615	62	::	••	
7		9842			100		698	42	1	•	
8	7	8422			100	٠.	784	$22^{\circ}$			
1000		1524	••	••	100		615	34		••	
1080				••	100	1	819	38.	••	••	
1 2	8	0174 3238	1 1	••	100 100		801 732	14 28		• •	
3	7	7550	٠: ا	•••	100		775		::	•	
3	9	0024			100		900 :	24	:.	• • •	
5	10	7894			100		1078	94			
6			••	••	100	. I	1167			·	
7	6	2376	••		100		623	76		<u></u>	
							1226033	вт	230242	96	
	•		. 1	•	•	•	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	A.E.	-00-10	90	

S		SUPERI	FIGI	es !	60	_	1			-	
PROGRESIVAS	ľ	LAS SE		- 1	DISTANCIAS medias	APLICADAS	VO	LÚY	ene?		
GRE		KN		EN	TANCI	2	RN			_	Observaciones
PRO		aplen		monte	DIB	4	terraple	n	desmo	nte	
			1	<u>''</u>	<u> </u>	<u>.</u>	<u>,</u>	 	<u>'</u>	'	
8	4	2174			100		1226033 421	64 74		96	
9	3	8522			100		885	22	1:	••	
1090 1	4 7	2174 4954	••	••	100		421	74		••	
2	8	4606	• • •		100 100		749 846	06	:	• • •	
3 4	7	5816	••		100		758	16			
5	5	5944	i	9689	89	25 75	499	30	119	61	
6		[	ō	6956	<b>5</b> 9	38			41	30	
7 8	1	5054 9454	••		90	62	136	42	•••	• • ;	
9	2	8014			100 100		194 280			• •	
1100	5 2	9136	••		100		591	36			
1 2	1	5326 5054	••		100 100	••	253 150			••	
3	4	5150			100		451	50		• •	
4 5	5 3	9942 4944	••	••	100		599 332	42		• •	H
6			Ö	6956	95 54	16 84	332		38	15	Terreno
7			1	5884	100			••	158	84	en
8			1	1384 9689	100 100	••			113 196	84 89	de
1110			4	4396	100				443	96	l e
1 2	••		10 12	9196 3000	100	••	••	••	1091	96	fácil
3			2	5100	100 100		•		1230 251	00	e
4			11	3100	100		••		1131	00	ŠC
5 6		••	10 7	3400 5500	100		•••	••	1034 755	00	escavacion
7		. 1	7	4601	100 100				746	01	Ci.
8	••	••	6	6600 9249	100			• •	666	00	Ē
1120			12	1004	100 100		!!		592 1210	49 04	
1	••		5	5329	100	••			553	29	
2 3		-:-	7 12	6401 5004	100	•••	••	::	764 1250	01 04	
4			4	2744	84	21	::		359	95	
5 : 6	1 5	3824	$ \cdot\cdot $	••	65	79	90	95		••	
7	4	0474 5150			100 100		504 451	50	1 :.	• •	
8	4	6656	$ \cdots $	••	100	••	466	56			
9 1130	3	9246 3534		••	100 100	••	392 335		•	••	
1	3	7082			100		370	82	::	•••	•
2 3	1 ∠11	9454 6122	$ \cdots $		100		194	54	.••		
4	0	0122	ó	4769	89 60	29 71	54	66	28	95	
5 6			0	8424	100				84	24	
6 7	::		3 2	3000 5100	100 100		::		380 251	00	
·											
		- 11	ı i	ł	i	1	1235966	68	243790	53	t

DE	E LAS SECCIONES		DISTANCIAS medias APLICADAS	VOLU	TRNKS	Observaciones		
ter		ex terrapien	RN desmonte	DISTA me	ви terraplen	en desmonte		
8 940	9974 7800 3656 2022 9136 8422 9454  4438 6656 9842 4838 9842 6738 8694  6696 3294  3854 7550 4238 3512 4042 0238 7302		1 9689 0 9161 1100 2 3544 11 4376 1 9689 1 3625 6 9249 6 7481 6 3096 1 8161 1 0641 4 3569 5 1929 3 1404 5 4476 5 7900 1 6641 0 6225 1 8924 0 5496 4 1100 1 5129	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	1235966 68	196 89 91 61 411 0235 44 143 76 196 89 135 25 692 49 674 81 487 98	Terreno de fácil escavacion	

-									_		-	
8	1	SUPER	FICE	ES	1 20		-	1			- 1	
PROGRESIVAS	DE	LAS S	ECCI	ONES	DISTANCIAS	2	APLICADAS	V0	LÚI	IBNBS		
80	<u> </u>	$\overline{}$	`		ž	ij	3	/			_	Observaciones
<b>2</b>		RN		EN	I Y	medias	3	EN		EN		
2		i	da	monte	Si		A I	terraple		desmo	nta	
<u> </u>	NO.	raplen	1108	inonte	) A		1	terrapie		desino	11100	
		1			Ī			1	1 1	1 1		
					i			1250016	08	250560	98	
9	8	3714			1	100	٠.	837	14		٠.	•
1190	8	8206		••	İ	100		882				
1	8	9114			ļ	100	••	891	14			
2	9	1854				100		918	54			
3	9	0024			1	100		900	24			
4	10	2134			1	100		1021	34			
5	18	9006				100	٠.]	1890	06			
6	3	5654				100		356	54			
7	3	8522			1	100		385	22			
8	4	8938				100		<b>489</b>	38		• .	
9	2	4000				89	21	214	10	1 1		
1200			1	0641		60	79	<b></b>		64	68	
1		• •	2	<b>2769</b>	ļ	100		1		227	69	
<b>2</b>		• • •	0	9161		100			١٠.١	91	61	•
3	ا ٠ ٠ ا		2	1996		100				219	96	
4			3	6216		100		1		362	16	
5			4	6056	]	100		1 !		460	56	
6			3	7836	Ì	59	05	'		223	42	
7	17	7216				90	95	1611	78			걸
8	18	4254			l	100		1842	54			3
9	15	4536	• • •		1	100		1545	36			Terreno
1210	10	2134			1	100		1021				18
1	8	2824			l	100		828	24			
2	8	1938			l	100		819		<b> </b>	۱	de
3	8	6400				100		864	00		١	fácil
4	9	3696			İ	100		936	96			\ ℃.
5	7	4094			1	100		740	94			
≋(6	0	2184				56	92	12	43	l	٠	88
<b>登</b> (7			2	1996		58	24			128	10	escavacion
7 8	4	6656	ا		l	86	74	404	69		١.	Va
9	7	5816	٠.,		1	100		758	16	• .	١	Ç.
1220	7	4954		••	1	100		749	54	··.	١	S
1	7	2384		!	ļ	100		723			٠	1
2	7	5816			l	98	65	747	92			
3	••	• • •	0	4769	ļ	3	81			1	82	Ì
4	3	6366	••	••	1	97	54	354	71			1
5	10	7894		••		100		1078	94		١	
6	1	9454		••		100		194			٠.	
7	1	8182		••		100		181			• •	
8	3	1442		••		100	• •	314				ł
9	2	0094	••		l	100	••	200		•••	٠٠.	
1230	4	9704	••	•••	ĺ	100	• •	497		••	••	
1	4	7414	• •	••		100	!	474			• •	
2	6	6494	••	••		100	• • •	664				
2 3 4	7	6682	••	••		100	••	766	82	••	••	
	8	1938	•••	•••		100	•	819				
5	4	7414	••[	•••		100	••	474		••	••	
6	16	9142	••		1	100		1691	42	••	••	
සිදු 7 දැ74,60	6	9842	• • •		l	85	40	59		••	• •	
≳(74,60	7	7550	••	• ]		35	40	274	53	<u> </u>		
		l		1	Ì	- 1	-	1288456	43	252340	98	
	J	10			l	Į.	. 1					

Suma total de terraplenes y desmontes m<sup>3</sup> 1540797 41

SIVAS		FICIES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLUX	IBNES	_	Observaciones
PRO GRESIVAS	EN terraplen	en desmonte	DISTANCI	APLIC	en terrap	len	desmo	nte	
282+69 25 3+32 80 +71 05 4+ 3 75 +63 25 5+39 50 +89 75 6+42 25	5 0310 39 2400 64 5200 90 2988 122 8420 62 4793 36 1260 3 2680		88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 00 50	445 1514 2445 2483 11240 3811 1426 214	24 66 31 22 04 24 98 05	:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::		Estacion del Valde
631+44 25 2+ 7 80 2+46 05 +78 75 3+38 25 4+14 50 +64 75 5+17 25	6 .0069 43 (1550 59 9170 71 9046 80 9312 36 6003 23 1920 1 8430		88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 50 50	531 1661 2270 1977 7405 2232 916 120	74 53 92 85 38 20 62 08 72			Estacion Pencoso
937+19 25 +82 80 8+21 05 +53 75 9+13 25 +89 50 40+39 75 +82 25	4 4070 32 1550 49 4420 64 1010 80 2086 41 0367 24 9760 2 1470		88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 50 50	390 1241 1872 1762 7339 2503 986 140	02 18 85 78 09 24 55 63	·· ·· ·· ·· ·· ··		Estacion Desoguadero
1201+21 90 +83 00 2+21 20 +53 80 3+13 70 +69 14 +89 95 4+39 70 +89 60	7 6300 11 3130 12 2628 8 6712		88 38 37 27 91 19 41 39 65	50 60 90 50 50 39 61 50	58 294 428 337 793 14	34 52 76 23 41 34	   30 79 16	 77 28 05	Estacion Villa de la Paz
					1926 58860	94 32	126 126	10	

#### Cálculo de los metros cúbicos de balasto

# l'or O,<sup>m</sup>18 de altura desde el plano de formacion hasta el de colocacion de las traviesas

SUPER DE LAS 8 En ter	BECCIONES	DISTANC Medias apli	IAS cadas	VOLÚMEN T En terraple	
0	9234	123210	60	113772	67

NOTA—La cantidad 123,210.60 es la diferencia entre la longitud total de la línea y la longitud de los puentes.

## SECCION SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

#### RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

		VOLU	MENES	·	VOLÚMEN
	En terraple	n	desmon	te	··· TOTAL
1ª CATEGORÍA		Ī.		Π	
Fácil escavacion					
Via general Estacion del Valde	1231587 23580 17116	74 30		72	
Villa La Paz	16236 1926 113772	34 94 67	126	10	
2º CATEGORÍA	1404220	85	103766	82	
Pedregoso fuerte					
Via general	56868	57		li	
3º CATEGORIA	56868	57			
Tosca escavable á pico			·		•
Via general	_	_	91482		
4ª categoría			91482	20	
Piedra y tosca dura á remocion con mina					
Via general		-	57218	06	
·	1461089	42	57218 252467	06 08	
Total del movimiento de tierra en toda la seccion de San Luis á la Paz					
± uz	-		-	m³	1713556 50

### DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

(HASTA EL PLANO DE FORMACION)

SIVAS	1	ECCIONES	DISTANCIAS mediau APLICADAS	VOLUX	IENES	Observaciones
PROGRESIVAS	EN terraplen	en desmonte	DISTA me APLIC	EN terraplen	en desmonte	
0 1 2 4 5 6 7 8 9 10 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 30 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 30 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 30 1 2 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	7 7550 7 2384 8 7302 2 5326 6 4014 8 1054 7 7550 6 5664 3 2834 1 6296 2 3342 2 3342 9 4622 10 0238 8 2824 3 0750 1 6296 1 8182 12 4800 3 0750		37 51 78 75 100 · · · 100 · · 100 · · 93 75 56 25 100 · · 100 · ·	387 75 723 84 732 90 50 35 240 12 638 30 775 50 656 64 328 34 152 78	289 20 289 20 30 92 62 25 40 44 151 29 219 96 378 36 227 69 1361 69 666 58 234 49 986 25 468 89 419 21 346 04 314 04 298 16 536 25 683 64 764 01 312 64	Terreno de fácil escavacion

Progresivas	DE LAS	S SECC		DISTANCIA8 medias	APLICADAS	v	OLUM	ENES	_	Obser	vaciones
PROGR	en terraple	n des	EN imonte	DIST.	APLI	terrapi	en	desmor	te		
40 12345678990123456789901234567 458 7789901234567 ++58 7789901234567	0 00 10 21 14 90 6 23 1 44 0 61 	384 1 3 3 4 3 3 5 3 3 7 7 7 10 4 1 1 10 1 10 1 12 1 2 2 9 3 8 1 2 9 9	0609 3801 1464 1404 7443 8209 8209 1484 5225 4376 5100 4396 9576 5324 4361 7016 1004  6009 3900 1144 8209 5521 9025 0609 5100	100 67 82 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	25 38 01 61	8736 441 1021 1490 623 273 144 50 96 399 309 113	51  52  34 54 76 38 38 41       	9663 553 244       	94 25 04 009 01 04 49 09 84 25 76 00 61 88 11  54 00 44 64 64 09 09 64 48 09 64 49 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64	10 de fácil escavacion	

8	STIP	RFIC	ES	00		1				-	
PROGRESIVAS	DE LAS			DISTANCIAS	88	APLICADAS	V	וסדמ	IENES		
GRE	RN	$\widetilde{\mathbb{I}}$		TAN	medias	CICA	FN		RM	1	Observaciones
PRO	terraples	des	en monte	DIS	-	API	terraple	n	desmo	nte	
							13755	50	27879	97	
8 9	6 560	4	 7900		60 71	08 09	394	51	411	61	
90		7	2809		72	50	::		527	87	• •
+45 00 91	6 40	10	9196		38 30	25 55	195	56	417	67	
2		13	9256		81	20			1130	76	
3 4		3	0136 3801		100 100	•	::		701 338	36 01	
95		7	6401		87	۱۱		$\cdots$	664	68	
+74 00 96	4 89	8 .	8364		43 19	79 85	97	14	299	37	
+56 00 97	••  ••	6	5721 9689		$\begin{array}{c} 36 \\ 72 \end{array}$	36			238 141	96 76	
8		1	6641	1	100		::		166	41	
99 +62 70		2	9816 9400		81 37	35 27			242 184	55 11	
100	9 46	2	••		31	81	300	99			•
+4850	9 36	6 .	9025		10 70	70 22	657	93	31	06	
2 3	11 08	4			100		1108	14		••	Terreno de
4	10 <b>69</b> 2 <b>0</b> 38				100 88	89	1069 34	26 26		•••	eno
5 6	•   ••	0	4044 5496		61 68	11 18	••	•••	24 37	71 47	g.
7	0 38	4	•••		81	82	31	53		•••	<b>5</b>
8 9	0 61: 0 72	4	••		100 1 <b>00</b>		61 72	22 74	::	••	facil
110	1 75	0			100		175	50		•••	esc
1 2	2 460 3 073	0	••		100 100	::	246 307	62 50	::	•	AV.
3 4	3 99	4	••		100 100 100		399 421	74 74		••	escavacion
5	4 89	8	:	:	100		489	38		••	Ĕ
6 7	0 72	4	••		100 100	••	72 16	74 34	••	••	
8	1 567	4	••		60	97	95	56		•	
9 120		8 2	0936 6664		89 93	03 25	::		720 248	57 64	
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array}$	0 27	8	••		56	75	15	54	••	••	·
3 4	1 389	4	6056		65 85		89	86	391	48	
4 5		1	8924 9689		100 100	••	::	••	189 196	24 89	-
6		3	2201		100	::	::		322	01	
7 8	::	3	8649 4396		100 100		::		386 443	49 96	
9	• •   • •	9	0156	1	100			•	901	56	
130 1		6	5721 <b>4044</b>		100 1 <b>00</b>	::	::		657 40	21 44	
2		4	9400		100	••	<u> </u>		494	00	•
				١.		1	20109	<b>30</b> .	38430	82	

Superstricts   Fin	S		SHDER	FICI	pe l	· ·		· 	-					
3	ΙΛΑ	DE				CIAE	DAS	V	OLUM	ENES .			•	• • • •
3          6         0489         100          20109         30         38430         82           4          5         4476         100          644         76           5          6         4844         100          648         44           6          10         8225         100          1082         25           7          7         8209         100          1062         89           9          10         6289         100          1062         89           1          7         7         6136         100          622         25           1          7         7         0136         100          1062         89           1          6         3225         100          622         25           1          6         3225         100          5876         61           2          4         4336         100         .	RES			<b>`</b>		AN	S.		$\sim$		. — ;	Оъ	serva	iones
3          6         0489         100          20109         30         38430         82           4          5         4476         100          644         76           5          6         4844         100          648         44           6          10         8225         100          1082         25           7          7         8209         100          1062         89           9          10         6289         100          1062         89           1          7         7         6136         100          622         25           1          7         7         0136         100          1062         89           1          6         3225         100          622         25           1          6         3225         100          5876         61           2          4         4336         100         .	200 200 200	tor	- 1	dae		181 E	APL	i		1				. :
3	<u> </u>		apien	ues	inonte	I A		terrapi	en	desmo	nte			:
3					İ			20100	30	28420	20			
4        6       44744       100         6484       44         6        10       8225       100         6484       44         6        7       6001       100         764       01         8         78209       100         762       29         9        10       6289       100         762       25         1         70136       100         70136       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36       36 <td></td> <td>  </td> <td>  </td> <td></td> <td>0489</td> <td>100</td> <td></td> <td>20108</td> <td>- 1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>					0489	100		20108	- 1					
6	4	••		5	4476		••	1	- 1	544	76			
7							l t	••	••					•
S	7			7	6401		1	::				١.		
140				7	8209	100				782	09			
1			- 1					••						
2         4       4396       100         58761       100         58761       100         5876       61         5          30906       100          630       96         5	_	1 1	i		0136			••						
3		.	1	4	4396	100	1							,
5           3         3000         100            330         00           7           3         6216         76         83           278         25           8         2         2686           100		••		5	8761			•••	• •					
6         1       8161       100         181.61         7         3       6216       76       83         278 25         9       0       555.11        100        55 50           150       0       3294        100        32 94           1       3       2136        100        321 36           2       4       2174        100        321 36           4       1       8182        100        321 36           5       2       2686        100        321 36            6       2       22886        100        2226 86 <td< td=""><td></td><td>1 1</td><td>1</td><td>8</td><td>3096 3000</td><td>100 100</td><td>1</td><td>  ••  </td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></td<>		1 1	1	8	3096 3000	100 100	1	••						
7         3       6216       76       83         278       25         9       0       555°0        100        55       50            150       0       3294        100        32       94	6	1 1	1	i			1	::	1	181				
9 0 555     100   55 50     100   32 94     100   32 94     100   32 94     100   32 1 36     100   32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     100     32 1 36     10				3						278				
150 0 3294 100 32 94 1  1 3 2136 100 321 36 1  2 4 2174 100 321 36 1  3 2136 100 321 36 1  3 2136 100 321 36 1  4 1 8182 100 181 82 100  5 2 2686 100 226 86 2  6 2 2686 100 226 86 2  7 6 6494 100 664 94 1  9 8 6400 100 864 00 100  160 6 9000 100 864 00 2  9 8 6400 100 392 46 2  2 8 5502 100 392 46 2  3 9 8354 100 933 54 2  4 9 7416 100 974 16 2  3 9 8354 100 974 16 2  6 8 1938 100 974 16 2  9 10 4042 100 993 38 7  9 0024 100 996 22 2  9 10 4042 100 996 22 2  1 3824 100 996 22 2  1 3824 100 100 407 04 2  170 10 5962 100 100 407 04 2  1 3 3246 100 138 2 3  2 3342 100 100 138 2 3  3 2 3342 100 100 138 2 3  4 1 8816 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 100 188 16 1				••	••					••				
1       3       2136        100        321       36 </td <td></td> <td></td> <td>3294</td> <td>1 1</td> <td>::  </td> <td></td> <td>1</td> <td>32</td> <td></td> <td>•••</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>•</td>			3294	1 1	::		1	32		•••				•
5       2       2686        100        226       86         de         7       6       6494	1		2136			100			- 1	• • •		Ħ		
5       2       2686        100        226       86         de         7       6       6494				1 1	••					••	-,	err		
5       2       2686        100        226       86         de         7       6       6494				1	••							en		
6       2       2686        100        226       86 </td <td></td> <td></td> <td>2686</td> <td>1 1</td> <td></td> <td>100</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>			2686	1 1		100								
8 5 5944			2686		••			226	86			l .		
160       6       9000        100        690       00					••		1			•	••	fác		
160	9	8	6400			100	1					Ë		
5       7       4094        100        740       94          100        819       38 <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>••</td> <td></td> <td></td> <td>690</td> <td>00</td> <td></td> <td></td> <td>es</td> <td></td> <td></td>					••			690	00			es		
5       7       4094        100        740       94          100        819       38 <td></td> <td></td> <td></td> <td>  •• </td> <td>•••</td> <td></td> <td>1</td> <td></td> <td>- 1</td> <td>••</td> <td>• •</td> <td>787</td> <td></td> <td></td>				••	•••		1		- 1	••	• •	787		
5       7       4094        100        740       94          100        819       38 <td>3</td> <td></td> <td>8354</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>983</td> <td></td> <td></td> <td>••</td> <td>ac</td> <td></td> <td></td>	3		8354					983			••	ac		
5       7       4094        100        740       94           100        819       38 <td></td> <td>9</td> <td>7416</td> <td></td> <td></td> <td>100</td> <td></td> <td>974</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>lon On</td> <td></td> <td></td>		9	7416			100		974				lon On		
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			4094	1 1	••					••	• •	_	•	
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			0024		1		1 1	900		•••				
170       10       5962        100        1059       62                                                                                                         .			4622			100	1 1	946				ĺ		
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$				$ \cdot $	1			1040						
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			0704	::	i		1 1			••	••			
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	<b>2</b>	1	3824			100	1 1	138			::			
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		2						233	42					
6     2     0094      100      200     94        7     6     7326      100      673     26        8     9     8354      100      983     54        9     5     0474      100      504     74        180     2     0738      100      207     38        1     1     1400      100      114     00				••				188	16		••			
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	6		0094			100					••			
9 5 0474 100 504 74 180 2 0738 100 207 38 1 1 1400 1100 114 00	7	6	7326			100		673		::				
180 2 0738 100 207 38 1 1 1400 100 114 00				1		100								
1 1 1400 100 114 00				::	::		1 1				•••			
	1	1	1400			. 100				::	l ::			
1 1 11 11 11 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2	0	3854	…		57				<u> </u>				
37473 59 47696 15			ļ.		İ			97470	EO.	17000	7.			

PROGRESIVAS				ONES	is is	ē I	V	OLÚM	ENES		
PRO		EM		EN	TANCL!	APLICADAS	EN	_	EN		Observaciones
		raplen	des	inonte	DISTANCIA8 medias	4	terrap	len	desmo	nte	
		1					07.470	5.0	47696	15	
3			3	3000	92	55	37473	59	305	42	
4			8	2764	100	!			827	64	
5			10	8225	86	34		:-	934	41	
6 7	2 4	8694 9704	! · ·	•••	63 100	66	182 497	67 04		•••	
8	5	1246			100		512	46			
9	5	5154			100		551	54			
190	6	0750			100	•-	607	50		••	
1	6	4838			100	••	648	38	••	••	
2 3	5 4	3582 5902		••	100 100	••	535 459	$\begin{array}{c} 82 \\ 02 \end{array}$	••	• •	
4	5	9942			100		599	42			1
5	ő	2738			54	24	14	85	• •	•••	
6		]	4	4396	95	76		• •	425	14	
7	•:	ا: ـ ا	7	1916	77	05			554	11	
8 9	4	7414	••		72 100	95	345	89 34	••	• •	
200	3 5	3534 3582			100		335 535	82	•••	• • •	
1	3	7800			100		378	00			ت ا
2	2	2686			100		226	86			ie.
3	0	3854	· <u>·</u>	::	55	07	21	22		::	Tierra
4	••	••	5	1084	94 98		••	• • •	484	94 64	o.
5 6	Ö	1086	4	6056	5	28 06	0	55	452	04	de
7	اا		2	3544	91	82	۱ ۱		216		fácil
8	0	1634			54	84	8	96	••		<u> 2.</u>
9	0	8438	••		100		84	38		• •	escavacion
210	1	3824	••	••	100 100	••	138	24 94	••	• •	Ĉ
1 2	2	599 <del>1</del> 9974	:		100		259 399	74		•••	์ ช
3	3 4	5902			100		459	02	::		<u>c.</u>
4	4	8174			100		481	74			ä
5	5	4366		••	100	••	543	66	••	• •	
6 J 7 J	6	4838	$ \cdots $	••	100 100		648	38 38	••		
8	2 1	7338 8182	••		100		273 181	82	•••	••	
9	3	4944		:	100		349	44		• • •	
220	9	6482			100		964	82	:		
1	6	9000			100		6 <b>9</b> 0	00	••	••	
2	6	0750	••	••	100 100	••	607	50	••	• •	
3 4	4	6656 8816	••		100	•	466 188	56 16		••	
5	ō	1634			100		16		::	• •	
6	ĭ	7550			100		175	50	::	•	
7	6	5664			100		656	64			
8	2	1384	••		100	••	213	84		• •	
9	2	1384	••	. [	100 100	••	213	84 34	••	••	
230	3	3534 2834		::	100	•••	335 328	34		••	
2	ō	3294		- ::	100		32	94	::	• •	
-				- 1		'	52644	49	51896	 63	

+ S		SUPER	FIC	ES	8	82					
PROGRESIVAS	DE	LAS S	ECC	ONES	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	V	OLUX	BNES	_	
38.6					TANCI	7017		-	EN	-	Observaciones
08	ter	raplen	des	en monte	1 86 "	AP	terrapl	en	desmo	r.te	
——————————————————————————————————————	1		1		1		1		) [	1	<u>                                     </u>
							52644	49	51896	63	
3	4	2914		••	100		429	14			
4	2	1384	••	••	60	i ••	128	30	••	••	
+20 00	18 0	4254 4416	•••	••	50		921 39	27 74		::	•
6	o	3294		••	90 100		32	94			
7	ŏ	6122			100	: ••1	61	22			
8	0	6696		••	100		66	96		•••	
9	1	2002	•••	••	100	•••	120 451	02' 50	''	• • •	
240 1	4 3	5150 6366			100 100		363	66	::	::	
2	4	0704			100	·	407	04			
3	3	4238			100 100	,	342	38			
4	6	5664	• • •	••	100		656	64	・・		
5 6	2 5	8014 7534		••	100 100	• • •	280 575	14 34			•
7	4	4402			75		333	02		·	
+50 00	4	9704			50		<b>24</b> 8	52			
8	51	5054		• •	45	¦ ••	2317	74		•••	
+40 00	4	5902	•••	••	50	••	229	51	•••	•••	er
9 250	3	2834 4000		••	80 50		262 120	67 00		::	re
200	ا آ	1000					ļ,	$\neg$		_	Terreno
		ļ					61032	24	51896	63	de
250	2	4000			50	¦!	122	00		••	facil
1	2	2034	• •	••	100		220	34		•••	발
2 -∤-35	2 56	599 <b>4</b> 3882		••	67 50	50	175 2819	46 41			င္အ
3	1	0206			55		56	72			escavacion
4			1	8161	70	67		.	128	34	Va
5	0	1634	••	••	41		6	74	••	•••	을.
+70	39 9	8354 5304	••	••	50 65		491 2569	77 48	••		B
6 7	39	2914			75	١ : :	321	86		\	
+50	29	8442			50	. ••	1492	21			
8	21	7262			75	!	1629	47			
9	4	7414	•	• •	100	•••	474	14		l	
260 1	5 5	0474 5154	••	••	100		504 551	74 54	••	.:	! {
2	6	9000		::	100 100	' :	690	00	::		<u>;</u>
3	6	3194			100	; • •¦	631	94			
4	7	5816	••	••	106	· • •	758	16			1
5	8	0174	1	••	100		801	74	•••	•	1
6 7	8	6400 4622	:	• • •	100 100		864 946	00 22			! !
8	10	5000			100	1	1050	00			
9	11	4750	!		100		1147	50			
270	11	6736	••¹	••	100		1167	36	••		
1 2	12 11	0744 6736		••	100 100		1207 1167	44 36	l. ::		•
_	**	0.00	''		100	'				<u> </u>	
	i )	i	i '		I,	1	82897	84	52024	97	l

. VS		SUPER			AS	8					
PROGRESIVAS	DE	LAS SI	ECCI	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLU Z	ENES		Obnomiasias
0GR1		EX		EN	STA	076	EN		EN		Observaciones
P.B.	terr	aplen	des	monte	ā	₹	terrapi	en	desmo	nte	•
1							90007		52024	07	
3	8	5502			100		82897 855	84 02	32024	97	
4	8	0174	• •		100		801	74			
5 6	5 7	9942 0686	• •	••	100	•••	599	42		• •	
7	6	9000		•••	100 100	· · ·	706 6 <b>9</b> 0	86 00	•••	• •	
8	5	4366			100		543	66	· · ·	• •	]
9	4	5150			100		451	50			
280	1	7550			73		128	24	• • •	•	
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	5	3582	2	9025	42   84	01		000	121	93	
3	3	0750			100		455 307	02 50		••	
4	3	9246			100	! ::	392	46		••	
5	4	3656			100		436	56			
6 7	4	7414	••	•••	100		474	14		• •	
8	4	1438 2174		•••	100 100		414 421	38	• • •	••	
9	4	3656			100		436	74 56	• • •		
<b>29</b> 0	5.	2022			100		520	22		::	_
1	4	5902			100		459	02			Te
$\frac{2}{3}$	1	5054	••	••	100		150	54	•••	••	Terreno
4	4	2606 3656		••	100 100	••	126 436	06 56	• •	• •	nc
$\hat{5}$	2	2034			100		220	34			
6	1'	8816			100		188	16			de
7	4	5150			100	¦	451	50		٠.	facil
8 9	2	80 ! 4 1400	••		100	;	280	14		••	i 🖆
300	i	3214			100 100		114 132		::	• •	es
1	4	970			100		497	04		::	escavacion
2	6	6494			100		664	94			Va Va
3	5	7534	• • •		100		575		••		Cio
4 5	6 7	2376 323×		••	100 100	• •	623	76		• •	5
6	7	1534		::	100		732 715	38 34		•••	
7	4	2914			100		429	14			
8	1	3214			72	11	95	29			
9 40	':	1051	2	4321	32	15			78	19	
+ 40 310	7	4954 5674	•	• • •	45 76	74 55		84 98	••	• •	
1			0	4044	53	45		90	21	62	
2			Ō	3321	52	18			17	33	
3	1	2606	••		97	82	123	31		••	
4 5	5	2300		9201	99		524	<b>7</b> 3		•••	
5 6	1	1400	0	3321	97		111	20	1	00	
7	4.	2174			100	02	421	$\frac{29}{74}$		• •	
8	7	4954			100		749	54			
220	7	5816	••		100	••	758	16		••	
320 1	8 21	2824 3486	•••		100		828	24	•••	••	
•	. "	<del>0 1</del> 00	''		94	24	2011	89		<u></u>	
	.			ł			104416	27	52265	04	

SUPERFICIES   DE LAS SECCIONES   EN   EN   EN   EN   EN   EN   EN	SIVAS		UPERI			VCI A B ia 8	ADAS	vo	ונחיו	BNES			
2 2 5881 555 76	)GRE	Er	N		en	TAI	207	EN		EN		Observa	ciones
2         2       5881       100         144       31         3         1       8924       100         189       24         5         10641       100         106       41         6         0       5496       78       57         106       41         7       0       1634         71       43       11       67         18       18       11       67         24       71       13       11       66         18       11         24       71       11       11         24       71       11       18       11         18       16       11         100         11       18       41       100         11       18       41       100         11       13       48       40 <td< td=""><td>PR(</td><td>1</td><td>. (1</td><td></td><td>1</td><td>DIE</td><td>Y  </td><td>t .</td><td>n</td><td></td><td>te</td><td></td><td></td></td<>	PR(	1	. (1		1	DIE	Y	t .	n		te		
8     5     3582       100      535     82         9     2     7338       100      273     38         370     2     6664       100      266     64	2 3 4 5 6 7 8 9 330 1 2 3 4 5 6 7 8 9 3 4 5 6 7 8 9 3 5 0 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 3 6 0 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9	terra	Plen	dcs 22 21 11 00 01 11 22 21 13 44 33	5881' 6664 8924' 0641' 5496 0456 0456 1384 4604' 3569 6216	55 100 100 100 100 100 100 100 100 100 1	76	104416	27 	52265 144 266 189 106 43 24 181 166 219 204 113 346 435 194	04 31 64 24 41 18  71 61 41 96 56 84 04 69 02   24 	Terreno de fácil escavacion	

PROGR <b>ES</b> IVAS	DE	SUPER		1	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	0LU)	(RNR2		
			ì —		TANCI	2		$-\hat{1}$		~	Observaciones
ROG	4	EX	400	monte	181	APL	RN		EN		
<u> </u>	FHP	rapien	aes:	monte	A		terrapi	en	desmo	110	
					i		123222	31	55202	56	
1	o	3294			63	63	20	96	33202	90	
2		••	1	4376	59	22			85	13	
3	1	0802	$ \cdots $	••	77	15	83	34		• •	
$^{4}_{+25}$	1	0206	8	4600	51 48	90	52	97	406	93	
T 20		••	ı	9689	49				97	17	
6	4	8174			88	15	424	65		••	
7	1	3214			70	54	93	21		• •	
8		9604	2	7449	50	09		74	137	49	
380	2 4	8694 5150	••	••	79 100	37	227 45!	74 50	••	••	
1	6	2376	::		100	! ::	623	76	::	•	
2	3	4944	.		100		349			• •	
3	3	7800	••	!	100		378		i	••	
4	2	5994	••	•• ¦	100	. ••	259	94		••	
5 6	4 6	070 <del>4</del> 6494		••	100 100		407 664	04 91		••	
7	6	4838			100	١	648	38		••	
8	7	2384			100		723				Te
9	1	3214	••		100		132	14		• •	Terreno
390 1	1	8182 9024	••	••	100 100	1 1	181	82 24	••	• •	en
2	1	8816	::		77	12	90 145	11	::	• •	
3			2	2769	66				151	25	de
4	0	2184		!	56	45	12	33	••	••	fácil
5	1	6296	••	•• }	100	••	162	96	••	••	2:
6 7	3 4	144± 8174		•• :	100 100	•••	314 481	42 74		••	
8	2	5994		•• ;	100		259	94	::	• •	SS
9	3	3534			100		335	34			escavacion
490	3	4238		• • •	100		342	38		•	<u>Ci</u> .
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	5 2	2022 6664	••	•• !	100	••	520	22 64		••	ä
3	0	2184		• [	100 100		266 21	84		• •	
4	Ö	9024		i	100		90	24			
5	2	7338			100		273	38	•••		
6	3	0062		 E704	65	22	196	. 06			
$\begin{bmatrix} 7 \\ 8 \end{bmatrix}$		::	9 15	5784 6024	84 100	78			812 1560	06 24	
9			2	0456	100		::		204	56	
410			ō	8424	80	77			68	04	
1	0	2738	••	••	69	23	18	96	••	••	
2 3	0	2184	•	8561	53			61	1,11	00	
4	i	0802	4	9901	84 62			17	411	02	
5	î	2606			100		126	06		• • •	
6	2	0738			100		27	38			
7	2	3342,	$ \cdots $	••	100	1	233	42	••	••	
8 9	2 2	3342 3342	••	•	100 100		233 233	42 42		••	
8	-	0342	'''	••	100	•••	200	42		<u></u>	
l		l	1 1	1	l	i	1335 <b>9</b> 0	26 <sup>l</sup>	59136	45	

-		CUDED		20		-					
PROGRESIVAS	D.E.	SUPERI			DISTANCIAS medias	4.8	V	nt tiu	ENES		
183	-		`-	ONES	TANCI/ medias	APLICADAS			2000	_	Observaciones
缓		R2		BN	TA me	27	BN	,	EN		00001100000
% %	ter	raplen	des	monte	BIG	A.P.	terrapl	en	desmo	nte	•
<del></del>		1	1		<del> </del>	!	1		11		
						1	133590	26	59136	45	
420	3	0750			100		307	50	39130		
1	3	4238			100		342	38			
2	3	9974			100		399	74			
3	2	5994			100		259	94	••		
4	5	2800	••		100		528	00		••	
5	7	5816		••	100		758	16			
6 7	5	0474 4000		•••	100		504	74		••	
8	2 5	2800	••	••	100 100		240 528	00	••	••	
9	6	5664	•••	•••	100		656	64		•	
430	4	9704			100		497	04			
1	7	8422			100		784	22		• •	
2 3	9	1854			100		918	54		••	
3	10	3086		••	100		1030	86			
4	10	0238	••	••	100		1002	38		• •	
5	11	5742		••	100		1157	42	•••	••	
6 7	6 4	0750 7414	•••	•••	100 100		607	50	•••	•	
8	5	7534	••	•••	100		474 575	14 34		••	H
9	6	3194			100	::	631	94	۱ ۱	••	Terreno
440	3	0062			100	::	300	62			₫
1	2	7338			100		273	38			5
2	5	5154			100	۱	551	54			de
3	6	4838			100	١	648	38			
4	3	2834	• • •		100		328	34		••	facil
5	2	7338	••	••	100		273	38	••	••	
6 7	3 1	1442	•••	••	100 100	1	314	42	•••	• •	escavacion
8	3	8182 1442	••	•••	100	::	181 314	$\frac{82}{42}$	••	• •	Ca
9	3	0750			100	.:	307	50	••	•••	Va
450	3	0750			100		307	50			<u>5</u> .
1	3	4238			100	١	342	38			n On
2	0	4982			100	١	49	82			
3	2	1384			100		213	84	• •	• •	
4	1	3824	ا: ا		61		84	48		::	
5 6		•	7	0136	88 100		1100	••	623	44	
7	••		11 8	6049 1849	77		1160	49	632	20	
8	5	3582		1049	57	37	307	40	032		
ğ			2	9816	59	29			176	78	
460	0	2738			56	10	15	36			
1	0	2184			100		21	84			
2	0	7854			100			54			
3	0	4416	••		100	· · ·	44	16	••	• •	
4	1	9454	••	••	100	1	194	54	••	• •	
5	2 4	9376 8938	••	· •	100 100		293	76	••	••	
6 7	5	6738	•	••	100	d .	489 567	38 38	••	••	
8	6	4014		•••	100		640	14	•••	••	
ğ	7	5816		::	100		758	16		••	
_					1		ļ,		<u></u> `		
	ı	j		<b> </b>	l	ı	154857	71	60568	87	1

PROGRESIVAS		FICIES ECCIONES	DISTANCIAS medias APLICADAS	VOLUX	IENES	
PROGR	кя terrapien	en desmonte	DISTANCIA medias APLICADAS	หห terraplen	EN desmonte	Observaciones
470 1 2 3 4 5 6 7 8 9 480 1 2 3 4 2 4 4 5 6 7 8 9 4 9 4 9 1 2 3 4 5 6 7 8 9 9 1 9 1 9 1 9 1 9 1 9 1 9 1 9 1 9 1	6 9000 1 7550 0 8438 4 8938 5 2800 15 0144 9 8354 0 1634 0 4416 4 9704 13 8314 15 0144 14 5800 8 4606 11 5742 12 3782 11 3762 7 0686 0 9614 1 2606	1 9689 2 2769 3 6216 5 9624 11 5064 10 2441	100 95 7 85 68 15 38 70 61 30 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	304 <b>69</b> 1383 14	32 92	Terreno de fácil escavaci
500 1 2 3 4 5 6 7 8 9 510 1 2 3 4	0 1634 0 9024 0 9024 0 3534 3 9974 0 2184 0 0542 6 3194 4 4402 5 9942 8 1054	0 8424 2 0456  3 7836	92 85 97 15 83 34 66 66 65 38 84 62 100 90 48 93 51 07 100 100	15 87 75 21  283 76	185 13	VO.

SIVAS		SUPER LAS SI		4	CIAS	DAS	v	0LU1	IRNRS		
PROGRESIVAS	ľ	ex raplen	des	BN monte	DISTANCIAS mecias	APLICADAS	EN terrapi	en	EN desmor	160	Observaciones
5 6 7 8 9 9 500 1 2 3 4 5 6 7 8 9 540 1 2 3 4 5 6 7 8 9 550 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 60 1 2 3 4 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6	9777997799100766103663377.3447778224422211233445545577788711222233002000	7416 9296 4954 7416 8422 3696 5562 7556 1184 2136 9842 3056 5816 6682 3714 8694 2174 6664 1388 0206 5326 0662 6456 5326 5816 4606 3238  5816 4606 3238  5816 4606 3238  5816 6696	6   	7689 7689 7689 7689	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	955 199 866 944 500 566 566 567 567 333 566 666 566 566 566 566 566 566 566	1059 775 656 1011 321 698 1330 735  596 766 837 286 421 266 213 1023 300 466 551 451 5706 709  110 156 259 289 280 280 280 280 280 280 280 280	06 46  84 74 94 14 00 82 13   09 94 96	65317	09	Terreno de fàcil escavacion

•

281V.A.8	DE LA	PERI			DISTANCIAS medias	APLICADAS	VO	רם א אם דו	BNBS		Observacione
PROGRESIVAS	EN terrap	- 11		en inonte	DISTA	APLIC	terraple	en	ем desmor	te	
			1			1	195647	31	65868	77	
5	8 0	0174		::	100		801	74		••	i
6		1214			100		1612	14			1 
7		6544			100	• •	2365	44			
8	21 7	7262	••	• •	. 100	• •	2172	62	•••	• •	
9		0474			100	• •	504	74	•••	• •	i
570		1838	•••		100	• •	648 758	38 16		• •	!
$\begin{bmatrix} \cdot & 1 \\ 2 \end{bmatrix}$		5816 213 <b>4</b>			100	• •	1021	34		· · ·	
3		2/76		::	100	•	1127	76			•
4		1184			100		1011	84			1
5		5150			100		451	50			
576		5550			86	75	828	90		• •	1
+73 50		1938]			50	• • •	1309	69	••	• •	
577		9842	• • •		63	25		75	••	• •	1
8		1184	••		100 100	• •	1011	84	i	. *	1
500		0174	••		100	• •	801 1157	74 42	::	• •	1.
580 1		5742 7734	••		100	••	1177	34	::		Terreno
2		6926			100	•	1069	26			13
$\frac{7}{3}$		5822			100		1258	22			្នំ
4	1	4102			100		1341	02		• •	
5		4536			100			36		• •	de
6	16 5	5726	ا. ا	::	98	77		88		-:	<b>6</b> 7
7			0,	6225	23	76		1	14	79	facil
8 9		4094	••		77 100	47	574 918	01 54	::	• •	
590		1854 3238	l ···¦		100	• • •	732	38			Sc
1		1754	::		100			54			escavacion
$\hat{2}$		9938	ا .د		100		1299	38			80
3	12 (	0744			100		1207	44		٠.	0.
4		2338			100		1623	38		• •	D
5		5822	••	••	100	• •	1258	22		• •	
6	16' 2	2338	••	• •	100	•	16 <b>2</b> 3 1393	38 74	••	• • •	
7   8		9374	• •	•••	100 100	• •	543	66		••	
9		4366 3238	••	::. l	100	• •	Hun	38			1
600		0686			100		700	86			
i l		0686			100		706	86			
2	3 7	7800¦			100		378	00	••		1
3		5150	!	[	100			50	••	•	
4		2914			82	53	1 1	17	901	17	1
5	••		2	9816	100	47	•••		201	44	1
6 7	.		2 2	3544 5881	100 100	•••			235 258	81	
8		:	0	9161					91	61	
9		:	3	9464	100		!		394	64	
610			1	0641	70	37		• •	74	88	]
1	0 9	9024			79	63	71	86			
2		3366			100	••	363	66		• •	
3	3 1	1442	••		100	••	314	42		<u></u>	
	- 1	- 1		- 1	1		238173	77	67140	11	!

PROGRESIVAS		SUPER			DISTANCIA8 medias	APLICADAS	v	orn ท	ENES		
ESI	-	UNO O		011130	STANCI,	CA				1	Observacione
8 <b>9</b>	1	RM ;		EN	ST.	<u> </u>	EN		EN		1
<b>PR</b>	teri	raplen	des	monte	ā	<	terrapl	en	desmo	nte	
	I	-					238173	77	67140	11	
4	2	1384		İ	100		213	84		•	•
5	3	3534			100		335	34			
6	3	3534	ا ب	<u> </u>	86	48	290	00			
7	ا:ِ٠ ا	9500	1	7400	23	42	482	77	40	75	1
8 9	5 3	3582 3534			90 100	10	335	34		· · ·	)
620	i	4438		::	81	25	117	31			
1			1		51	36		••'	69	98	1
2	0	4416			67	39	29	76	••	• •	1
3	1	6296	•••	• •	100	• •	162	96	••	• •	i
4	0	4416		•••	100 97	37	208	16 22	••		ĺ
5 6	2	1384	0	4044	3	67			. 1	48	
7	6	4014			98	96		48			•
8	6	8162			100		681	62		••	1
9	8	4606			100		846	06		• •	
630	10	4042	• •	.	100	••	1040	42	•••		I
1	12 12	9938 5822	•••	•••	100 100	• • •	1299 1258	38 22	. ••		Ŧ
2 3	7	1534		::	100		715	34	•••		Terreno
4	9	0938			100		909	38	i		en
5	10	8864			100	••	1088	64		٠٠.	0
6	6	6494	••		100	••	664	94	••	••	de
7	2	6664	•••	•••	100 100	••:	266 1078	64			
8 9	10	7894 3782		•••	100		1237	94 82		::	fácil
640	8,	5502			86	27	737	63			
ì			3	7025	63	73		1		96	escavacion
2		••	3	7836		85		<u>.:</u> !		99	. X
3	2	5994	• •	••	74	15		75		• • •	] <u>C</u> .
4	3	0704 6366		••	100 100	•	407 363	0 <del>1</del> 66		::	12
5 6	5	0474		••	68	87		61	•	::	
7			11	0169	81	13			893	80	
8	.		2	3544					235	44	1
9		••	4	9400	100	•••	]	•	494	00	
650	••	••	5 5	2776 0 <b>24</b> 1	100 100	• •		• •	527 502	76 41	
1 2	::	•••	1	3625	80				109	00	
3	0	5550			70		38	85	••		I
4	0	7274			100		72	74		• •	
5	o	5550	••		100	• •	55	50	! ••	• •	•
6	0	6696	. • •	••	100 100	• • •	66 378	96 00		• •	
7 8	3	7800 7082		::	100		370	82			l
9	6	5664			100	ا : : ا	370 656	64			
660	3	1442			71	80	225	75			
1			5	4476	77	46	!		421	97	
2	0	0542	• •		7	89	0	<b>4</b> 3	59	e 1	
3	••	• •	0	<b>695</b> 6	85	71	:			61	
				1			256028	73	71019	26	

SIVAS		SUPER LAS SE			rctA8	DAS	v	OLUX	ENES		
PROGRESIVAS	ter	EN raplen	des	EN imonte	DISTANCIAS medias	APLICADAS	ยท terrapi	en	EN desmoi	nte	Observaciones
							256028	73	71019	26	
4 5	0	0542	• •	•••	57	14	3	10.			
6	5	7800 5944		••	100	• •	378 559	00	••	••	
ř	4	5902			100 100		459	44 02	••	••	
8	5	9136		••	100	٠	591	36		٠.	
9	6	2376	••		100		623	76			1
670 1	7 8	8422 7302	••	••	100		784	22	••	• •	j
2	6	2376		••	100 100		873 623	02 76	•••	• • •	
3	7	6682			100		766	82		•••	
4	5	8334			100		583	34			
5	2	0094	••	••	100		200	94			
6 7	3 5	2834 3582	.	••	100		3 <b>2</b> 8	34	1	• • •	•
8	5	6738		•	100 100		535 567	82 38	•••	• • •	
9	5	1246		•••	100		512			•••	
680	7	8422		• •	100		784	22			
1	5	5154	• •	••	100		551	54	•••		
2 3	8	3714 9704	٠.	• •	100	1	837	14		••	lei ei
4	6	9842		• •	100 100		497 698	04		•	Terreno
5	5	7534			100		575	42 34	::	::	no
6	7	5816			100		758	16			de
7	9	1854	• •	••	100	• • •	918	54			1
8 9	0 2	1634 5994		••	100	• •	16	34	••	• • •	fácil
690	3	4238			100 100		259 342	94 38		••	1
1	4	2914			160		429	14	::	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	escavacion
2 .	3	1442			100		314	42			l a
3 4	5	1246	••	••	100		512	46	••	••	78   80
5	2 3	2686 2834		••	100 100		226	86	• •	•	<u>5</u>
6	4	0704			100		328 407	3 <del>4</del> 04		•••	5
7	4	5902			100		459	02			
8	4	8938			100		489	38			
700	3 4	4238 7414		••	100		342	38		• •	
100	7	1534		••	100		474 715	14 34		•••	
2	9	0938		••	100		909	38		•••	
3	11	2776		. !	100		1127	76			
4	14	3646	••	••	100		1436	46			
5 6	15 11	8976 57 <b>4</b> 2	••	••	100	• •	1589	76		• •	
7	5	9136		•••	100		1157 591	42 36		•	l
8	8	8206			100 100		882	36 06	•••	• •	4 3
_ 9	9	7416			100		974	16		•	
710	6	2376	••		100		623	76			
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array}$	6	3194	••	••	100		631	94	١	••	
3	β 3	9842		•••	100 100		698 300	42 62	. •	••	
J		3302		•••	100		-300	-02	<b>-</b>	<del></del>	
	l j	Į.		.			286280	19	71019	26	

SIVAS	1	ERFI	CIES CIONES	NCIAS	ADAS	v	0LU)	JENES			
PROGRESIVAS	RN terraple	n d	EN lesmont	DISTANCIAS	APLICADAS	en terrap	len	en desmo	nte	Obser	vaciones
45667899720123456789730123456789750	7 13 75 65 75 66 75 75 66 75 75 8 9 18 8 4 2 8 4 2 8 7 4 4 2 8 6 8 4 2 8 6 6 8 6 8 6 6 2 7 6 6 4 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 6 8 6 8 6 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6 8 6	34 34 34 34 34 34 34 34 34 34 34 34 34 3		100 100 100 100 100 100 100 100 100 100		286280 335 715 575 623 575 974 900 775 873 918 489 873 497 246 307 792 444 436 286 342 444 436 631 664 286 6740 698 407 306685	42 04 97 04	71019	26	Terreno de facil escavacion	
750 1 2 3 4 5 7m40 6 7	7 06 6 48 4 51 8 42 3 85	34 .	7 280 0 768	66	58 88 76	315 706 648 451 342 206  384	38 50	188	43		

PROGRESIVAS		SUPER LAS SI			DISTANCIAS	AS.	i v	or tiv	IBNES		
ESI	DE.	LAS SI	-	UNES	STANCL!	APLICADAS		-	- CONTACT		Observaciones
968		RN		EN	STA	PLI	EN	ļ	EN		
PR	ter	raplen	de	smonte	Ä	~	terrap	len	desmo	nte	
							310262	92	71213	62	
9	2	3342		l i	100		233	42			
760	3	9246			100	اا	392	46			
1	2	0738	• • •	• •	100	• • •		38	••	••	
2 3	3 5	0750 2800	• •	• •	100 100		307 528	50 00			
4	1	4438		• •	100		144	38			
5	1	2002			100		120	02			
6	3	4238			88	73	303	79			
7	::	5074	1	4376	29 81	88	127	57	42	96	
8 9		5674 0802	••	••	100	39	108	02	••	••	
770	ō	9614		••	97	22	93	47			
1			0	3321	52	78			17	53	
1.00	$  \cdots  $		0	8424	54	••		••	45	49 42	
. +8 <sup>m</sup> 3		•••	10 0	1484 4769	50 56		:		507 27		
4	ő	6122		4103	89		54	66			
5	3	1442			100		314	42			· ·
6	5	4366	• •	• ,	100		543	66		• •	∃:
7	1	6296	• •	· · i	100 100		162 399	96 74	・・	••	Tierra
8 9	3 5	9974 4366	• •	••	100		543	66	''	• •	
780	3	7800			100		378	00	::		de
l	4	4402			100		444	02		••	
2	5	4366	••	••	100		543	66	•	••	fácil
3 +40m	5	3582	1	7400	$\begin{array}{c} 66 \\ 12 \end{array}$		353	86	21	40	6
. 4	3	2136			45	30	145	58			escavacion
` <u> </u>			4	7724	76	36			364	42	8 V
6	••	::	10	7256	65				699	63	EC.
+55 <sup>m</sup> 7	6	9000 0802	••	••	34 72	77 50	239 78		••	•••	n on
8	9	2774			98	85	917	07	::	•	
9			0	4769	2	48			1	18	
790	7	7550	٠.		55		428	70	•••		
+25m	.:	2054	8	2764	40 52	89	20		338	42	
$\begin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	0 4	3854 1438	• • •	••	100		414	23' 38	••	••	
3	2	7338	•••		100	١	273	38		••	, i
4	2	4000	••		83		200	02		• •	
5	••	••	1	7400	66 64	66		••	115	99	
6 7	3	9974	2	1225	64 85	20 80		98	136	26	•
8	5	3582			84			80	::		
9	••	.	3	0609	35	15			107	59	1
800	3	6369	••		100	53	292	88		••	
1 2	2 2	4000 8694	• •	.	100 100	••	240 286	00 94	••	•••	
.3	4	1438		!	100		414	38.	::		
4	4	8938		'	100		489	38			
		il		( )				-i	i	_	
		l)		1,	l	1 1	321803	51	73638	95	

IVAS	DE	SUPER			CIAS	D.A.8	V	շևմհ	ENE?		
Progresivas	-	RN	<b>`</b>	EN	DISTANCIAS medias	APLICADAS	EN		EN	,	Observacione
PR	ter	rapien	des	monte	Ā	۲	terrapl	en	desmo	nte	
							321803	51	73638	95	
5	4	0704			100		407	04	10000		
6	4	2174			100		421	74			
7	5	7534			100		575	34	••	• •	
8	4	5150			100		451	50	••	••	
9	4	5150	٠٠	••	100	••	451	50	••	• •	
810	5	4366	•••	••	100 100	· · ·	543	66 84	••	••	
1	7 7	2384 3238		••	100		723 732	38	••		
$\frac{2}{3}$	6	5664	::	••	100		656	64			
4	5	2022			100		520	22			] ]
5	5	8334			100	• •	583	34	••		
6	3	2834		••	100		328	34	••	••	
7	5	9942		••	100		599	42	• •	• •	1
8	5	9942	••	••	100	•••	599	42	••	• •	
9	5	3582	••	••	100 100	• •	535 681	$\begin{array}{c} 82 \\ 62 \end{array}$	••	• •	
820	6	8162		••	100	• • •	607	50	• • •	• •	) 
1 2	6 7	0750 4094		••	100		740	94		•	
3	4	5150		••	100		451	50.	.,		Te
4	5	5154			100		551	54		• •	Ą
5	6	1562			100		615	62	••	• •	Terreno
6	2	4662			100		246	62	• •	••	
7	9	0024	••		100		900	24	•	••	de
8	10	1184	$ \cdots $	• •	100	1 1	1011	84	••	••	ľ
9	5	4366	• •	••	100 100		543 900	66 24	••	••	fácil
830	9	0024 3656	••	••	100		436	56	••		
1 2	i		::	•••	100		181	82	••		escavacion
3	2	8014	:		100	١	280	14			a v
4		2136			100		321	36	••	• •	8
5	3 2 4	<b>400</b> 0'			100		240	00	••	•	Ö.
6		5902	¦ ••	••	100	• • •	459	02	••	• •	; <b>P</b>
7	5	4366		• •	100 100	• • •	543	66	••	•••	
8	3	9974	••	••	100		399 399	74 74	••	••	•
9 840	3 5	9974 5154		•••	100		551	54	•••	· · ·	
1	5	8334			100		583	34			
2	12	3782			100		1237	82	:	••	
3	12	8904		••	100		1289	04	••	• •	
4	13	8314			100		1383	14		• •	
5	13	5150		•••	100	••	1351	50	••	•••	
6	14	1504	• •	••	100 100	••	1415 1447	04 22	••	••	
7	14	4722	••	••	100			38	••		
8 9	12	9938		••	100		1	00	•••	::	 
ช 8 <b>5</b> 0	12 10	4800 7894	::	••	100		1078	94		i	
1	9	0938	::		100		909	38			ļ
2	o	7274			100		72	74	••		
3	3	4238			100		342	38			į
4	8	1938		• •	100		819	_38		<u></u>	i
		1	1			1	345475	91	73638	95	1

IVAS		UPERI LAS SE			CIAS	D.AS		V0	LUM	BNES		
ES		<b>→</b>			Ž	LICAD.	1		<b>-</b> ∩			Observaciones
PROGRESIVAS		rblen		nonte	DISTANCIAS	APLICADAS		RN terraple	İ	kn desmoi	:te	
5 6	9	1854 5550				00 .	-	45475 918 955	91 54 50	<b>73638</b>	95 	
7	11!	7734			10	)() )()	- {	1177	34		••	
8 9	8   10	8206 8864		••		00 .	- 11	882 1088	06 64	••	 	
869	9	9294		• •	10	)0	$\cdot \parallel$	992	94	••	• •	
$\frac{1}{2}$	8	1054 4954		• •		00 . 00 .	71	810 749	54 54	•	::	
3	5	1246		••	10	ο ·	- 11	512	46		١.	
4 5	4	2174 4402		••	**	00 .	- 11	421 414	74 02	• •		
6	6	0750		••	1	00 .	- 11	607	50	•••		
7 8	6 7	5664 5816	••	•		പ	-	556 758	64 16	••		
9	5	0474		•••		מט'		504	74			1
870 1	8	5502 2376		••			$\cdot \ $	855 <b>623</b>	02			
2	5	3582	:.	•••		വ		535	76 82		<u>.</u>	
3 4	5 7	7534		••	1	00¦.	$\cdot \parallel$	575	34			Te
5	7	2384 7550	::	• • •		ഹി		723 775	84 50		::	Tre
6	8	0174		••	1	00' .	$\cdot \ $	801	74			no
<b>7</b> 8	8 8	4606 3714	::	·		ΛΛ'		846 837	06 14	· · ·	::	Terreno de
9	3	9974	:		1	Oυ  .		399	74			1
880 I	9	$0024 \\ 7302$		::		00	· ·	900 873	$\frac{24}{02}$	••		fácil
2	9	2774	::	::	1	00		927	74		::	es
3 4	8	0174 6400		••		440	$\cdot \cdot \ $	801 864	74 00	••		cav
5	8	5502	::			aal	$\  \ $	855	02	••		escavacion
6	9	1854	٠,				$\cdot \cdot  $	918	54		.	On
7 8	10	5550 9838		::		00		955 1098	50 38	::		
9	11	3762				00		1137	62			
890 1	11 10	4750 5000	::  :			ואהו		1147 1050	50 00		1:	
2	11	7734	II		1	00		1177	34	╢ .		-
3 4	17 14	4894 4722				100 100	$\cdot \cdot  $	1748 1447	94		.	•
5	15	0144	۱		:	100		1501	44	∥		
6 7	17	4894 3738				100 100	••	1748 1737	94		.	• !
8	18	9006	∦ ::	::		100		1890	06		1:	•
9	28	4162			- 11	100		2841	62	·	.	
900 1	8 43	6400 0238	••	i		100 100		864 4302			:	:
2	40	6802		l		100		4068	0:	3	:	
3 4	39 40	3674 3502	ii	::		100 100	• •	3936 4035			.	-
-		3002	╢ ∵	Ή	li			406758	\ <u> </u>	1	8 9	-

/AS		SUPER		1	48	8					
RS1/	DE	LAS SI	RCCI	ONES	TANCI	AD.A	V	OLUY	ENES		01
PROGR		ahlen Ex	des	kx inonte	DISTA	APLIC	terrapl	en	EN desmoi	n <b>t</b> e	Observaciones
SVAISBUDDUA 5 6 7 8 9 00 1 2 3 4 5 6 7 8 9 20 1 2 3 4 5 6 7 8 9 30 1 2 3 4 5 6 7 8 9 30 1 2 3 4 5 6 7 8		l l			100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100   100		{	63 74 62 74 02 38 62 06 88 62 42 00 62 42 62 42 62 42 62 44 42 62 42 62 44 42 62 62 44 62 62 44 62 62 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64		95	Terreno de fácil escavacion
940 1 2 3 +89 +96 4 5	24 25 25 22 23  25 	8438 7856 1114 7462 1336  3802  3806 9550	8	4600 2809	100 100 100 100 81! 13 4 14 85	86 59 06 57 92	2484 2578 2511 2274 1893  103  1665 1795	38 56 14 62 72  04  18 50	114	97	·
7 8 9 950 1 2	13 12 11 11 12 10	9374 0744 0814 9738 4800 1184	••	••	100 100 100 100 100 100	•••	1393 1207 1108 1197 1248 1011 464017	74 44 14 38 00 84	73860		

SIVAS		SUPER LAS S			CIAS	DAS	V	LUM	ENES		
PROGRESIVAS		EN		EN	DISTANCIAS medias	APLICADAS	EN		EN		Observaciones
- E	ter	rapien	de	monte	ā	۷	terraple	n	desmon	ite	
•							464017	55	73860	00	
3	8	8206		••	100	٠.,	882	06		••	
4 5	9	4622 8354	$ \cdots $	• •	100 100	••	946	22	••	••	
6	10	3086		••	100		983 1030	54 86		•	
7	9	093ห		••	100		909	38			
8	12	1754	••	• •	100	٠.,	1217	54		٠.	
9 960	9 11	2774 2776	••	••	100 100	• • •	927	74 76		••	
1	13	9374		• •	100	•	1127 1393	74	•••	•••	
<b>2</b>	11	0814			100		1108	14			
3	10	4042		• •	100	• •	1040	42		• •	
4 5	8	6400 1854	••	••	100 100	• • •	864	00 54		••	
6	10	0235		• • •	100		918 1082	35	::	•	
7	8	0174		••	100		801	74		•••	
8	8	1054	1	• •	100		810	54		••	
9 970	8	5502 1054	••	••	100 100	• • •	855	02 54	•••	· •	
1	10	5962		••	100		810 1059	62	::	• •	H
2	9	0938		••	100		909	38			Terreno
3	.9	2714	••	••	100	••	927	14		••	én
. 4 5	8	$0024 \\ 1054$	••	••	100 100		900	24 54	••	••	
6	7	7550		••	100	•	810 775	50		• •	de de
7	7	7550			100		775	50			<b>5</b>
8	7	0686	••	• •	100	• •	706	86		••	fácil
9 980	7	3238 6682	••	• •	100 10a	• • •	732 766	38 82	••	••	
1	5	6738		•	100		567	38		•••	escavacion
2	6	7326			100		673	26			LV8
3	7	0686	$ \cdots $	••	100		706	86			<u>c</u> .
4 5	7 8	4954 0174	••	••	10°) 100		.749 801	54 74	••	• •	ä
6	8	9114		••	100	••	891	14		••	
7	8	1054		• •	100		810	54	••		
8	8	3714	••	•••	100	••	837	14	••	••	
990 990	10 10	3086 5000		••	100 106	• •	1030 1050	86 00		• •	
1	9	9294		••	100	• •	992	94	:	•	,
2	14	0438	[…ا		100		1404	38			
1.000	14	1504		:: 44	91		1293	49		• • •	
+96m 4	5	9942	2	3544	7 6	07 41	38	42	16	65	
+10		0042	·:	4044	Ö	68	1 1	43	"	27	
5	12	1754			94	43	1149	72	0		
6	11	8734	ا	••	100		1187	34			
7 8	10 15	5962	$ \cdots $	••	100	•••	1059	62	••	••	
9	14	3434 3646		• •	100 100	•••	1534 1436	34 46	••	••	
1000	15	1238	::	••	50	•••	756	19		••	
			ļ J				508983	02	73876	92	

IVAS		SUPER			UIA8	DAS	v	OLÚV	IBNES			
PROGRESIVAS	-	EN		EN	DISTANCIAS medias	APLICADAS	EN		EN		Obser	rvaciones
	ter	raplen	de	monte	DIB	A.	terrap	len	desmo	nte	1	
							508983	02	73876	92		
1000 1	15	1238 8904	••	••	50	¦ ··	756 1289	19 04	::	••		
2	10	9838			100 100		1098	38	:			
3	10	5000			100	• •	1050	00				
4	9	0938	••	• •	100	••	909	38	••	••		
5 6	8	6482 3714			100 100	••	964 837	82 14				
7	2	3342			100		233	42		••		
8	1	9451	اي. ا	المننا	67	37	131	06		••	1	
9 1010	••	•••	5 4	1084 5225	82 100	63	••	••	422 452	11 25	1-7	
1010	::	::	4	1921	100		۱ ا		419	21	Terreno	
2			1	2129	59	03			71	60	l e	
3	3	7082	••		90		337	33		••		
4 5	6	4838	i	7400	91 54	31 15	592	04	94	22	de	
6	0	1086			21		2	30			İ	
7			0	4769	83	33		• •	39	74		
8	••	••	1	5884	100			• •	158 443	84 96	1	
9 10 <b>2</b> 0		::	10	4396 7256	100		••		1072	56		
1			io	0529	100				1005	29		
2		!	10	9196	100			••	1091	96		•
3 4	••	••	14 14	1324 5484	100 100	• •		• • •	1413 1454	24 84	1	
5	::	::	19	1096	74		::		1414	11	1	
6	19	2602		•	76	. • •	1463	78		••	l	
7	63	8894	••	••	67		4312	53	・・	••		
+35 $1028+35$	65 60	1134 0846		••	17 32		1139 1952	48 75	::		Puente	de 100 <sup>th</sup>
9	66	1416			82	50	5456	68			í	
1030	63	6864	••		100	• •	6368	64		••	}	
1	71	3954	$!\cdots]$		100		7139	54 42	•••	••		
2 3	83 84	8442 7694			100 100		8384 8476	94	::	••		
. 4	100	2254			100		10022	54		• •		
5	104	0256		[	100		10402	56	••	••	<u></u>	
6 7	121 138	5486 6126	'	•••	100 100	••	12154 13861	86 26	::	:	fácil	
8	141	2654			100		14126	54	::	••	6	
9	3	1442			100	. ••	314	42			SC	
1040	5	6738	••	•••	100	••	567	38	••	••	escava.	
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	10	5962 2824	::		100 100		1059 828	62 24		• •	מו	
3	5	6738			100		567	38		•••	noi .	
4	3	4944			100 100 100		349	44		••		
5 8	8	2824	••		100	•	828 681	$\begin{array}{c} 24 \\ 62 \end{array}$	::	••	]	
6 7	8	8162 5502		::	100		855	02	::		l	
8	10	8864			100		1088	64	<u> </u>		1	
					ĺ		629586	64	83430	85		

PROGRESIVAS		FICIES	DISTANCIAB mediaa APLICADAS	VOLUMI	ENES	Observaciones
PROGR	en terrapien	gn desmonte	DISTA me	EN terraplen	EN desmonte	
9 1050 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1060 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 1070 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 1080 1 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1080 1080 1080 1080 1080 1080 1080	0 329 5 594 17 489 23 004 27 018	1	97 7: 100 100 100 100 100 100 100 100 11 100 11 100 11 100 12 100 13 100 14 100 19 100	78 54 12 26 390 63 378 00 528 00 567 38 583 34 864 00 575 34 29 13 2	321 3 836 8 719 1 657 2 510 76 8 31 7	Terreno de fácil escavacion  Tosca (escavacion con pico)  Terreno de fácil escavacion con pico)  Terreno de fácil escavacion con pico)

	FICIES	3	DISTANCIAS	APLICADAS	v	OLÚM	ENES	/	Observaciones
BN esmonte	En desmonte	$, \parallel$	DISTA	APLIC	ви terrapl	en	en desmo	nte	Obedivaciones
0 3321 6 9249 9 4841 8 7369 1004 1 5064	0 3321 6 9249 9 4841 8 7369 11 5064 	9 1 1 9 4	100 100 100	111899	226 873 1207 1387 1187 1248 1278 49 321 623 575 591 414 429 740 575 528 666 656 656 677	476 274 6 38 22 4 6 1 4 4 3 2 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	87217	57	vacion

	1	OUDBO	EIO)	EC.	<i>m</i>	_	· · · ·				
PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICADAS	v	วเบม	ENES	.	
KSI	_				TANCI	[CA]				-	Observaciones
<b>50</b> 0		EN		EX	181 E	\PL	EN	1	KN		
<u>=</u>	ter	raplen	des	monte	A		terrapl	en	desmor	:10	
							686315	13	91938	29	
9	14	2574	••	••	100	••	1425	74	••	••	
1150 1	11 8	8734 7302		••	100 100	•••	1187 873	34 02	::		
2	11	2773			100		1127	73			
3	7	4094	•••	••	100		740	94	••	••	
4 5	7	6682	•	• • •	100		766	82	•••	••	
6	8 9	3714 0024			100		837 900	14 24	.		
ž	8	9114		'	100		891	14			
8	7	3238	•••		100		732	38		••	
1160	7	9296	•••	•••	100		7 <b>9</b> 2 706	96 86		••	
1	7	0686 3238		•	100		732	38	::	\	
2	4	5902			100	. • •	459	02		• •	
3	5	9942	•••	••	100		5 <b>9</b> 9	42		••	
4 5	5 2	4366 4662			100		543 246	66 62	::		
6	1	2002			100		120	02			
7	1	5674		•••	100		156	74		••	
8 9	2 2	6664	•••	••	100 100		266 273	64 38	••	•••	Te
1170	3	7338 6366	::		100		363	66		••	Terreno
. 1	2	8694			100	· • •	286	94		••	ğ
2	2	8694	٠.		91		261	78		75	1
3 4	i	0802	0	9900	26 82		89	40	25	75	pedregoso
5	2	4000			100		240	00			reg
6	5	0474	•	••	100	; ··	504	74		••	ဒိုဝန္
7	5	0474	••	•••	100		504	74		••	
8 9	5 7	4366 4094			100 100		543 740	66 94	::	•	fuerte
1180	6	5664	.,.		100		656	64			7
1	9	6482	•••	•	100		964	82		• •	· ·
2 3	14 17	0438 9550		••	100	. 1	1404 1795	38 50		• • •	
4	17	3738			100		1737	38		• • •	
. 5	14	0438			100	¦	1404	38			ļ
6	13	3056		•••	100		1330	56	•	••	
7 8	8	2824 0750		::	100		828 607	54 20	::	• •	
9	4	6656	::		100	١	466	56			
1190	2	2686			100	. 1	226	86		• •	
1	8	1054	••	•••	100		810	54 14		••	
2 3	8 6	3714 9842			100		837 698	14 42	::		
4	10	3086		••	100	',	1030	86			
5	8	7302	••		100	.1	873	02	••	• •	
6 7	10	0238 7326	•••	••	100 100		1002 673	38 26	::	• • •	
8	5	2800	::		100	¦	528	00		••	
9	3			••	95	97	442	17	<u> </u>	••	
							721549	79	91964	04	Ì

88		SUPER	FICI	ES	9	_		==	- Donner de	-	
PROGRESIVAS	DE	LAS S	EGCI	ONES	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	V	OLUY	ENES	_	
GRE		EN	1	EN .	STANC! medias	,TIC	FN.	1	RN		Observaciones
PR(	ter	raplen	des	monte	Ä	AF	terrapl	en	desmo	nte	
				1	1		721549	79	91964	04	l ·
1200		5004	0	6225	9	24	••	٠.,	5	75	
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	2 0	5994 9614	••	••	94 100		246 96	40 14	••	••	
3	4	8174	:		100	::	481	74	::	• •	
4	7	3238			100		732	38	::		
5	7	3238			100		732	38			
6	8	1054	$ \cdots $	••	100	• •	810	54			
7 8	12 7	8 <b>9</b> 04 7550	••		100 100	••	1289	04 50	••	• •	
9	5	5944		••	100		775 559	44		• •	
1210	5	2800	::		100		528	00		••	·
1	5	6738			100		567	38			
2	5	7534			100	••	575	34			
3	4	9704	••	.	100	••	497	04		• •	
4 5	5 7	4366 8422			100 100	••	543 784	$\begin{array}{c} 66 \\ 22 \end{array}$	••	• •	
6	8	0174		•	100		801	74	••	• •	
7	13	6202	::		100		1362	02		• • •	
8	11	5742			100		1157	42	i ::		·
9	11	9738			100	••	1197	38			7
1220	17	7216	••	••	100	•	1772	16		• •	Terreno
1 2	15 16	1238 91 <b>42</b>	••	••	100	• •	1512 1691	38 42	••	• •	en en
3	15	6750		• •	100 100	•	1567	50	١٠٠	• •	
4	14	4722	::		100		1447	22	::	• •	pedregoso
5	13	2014			100		1320	14			2
6	9	0938		.	100		909	38			08
7	1	1400	••	••	160	••	114	00		:	SS
8 9	2 0	5326 3854	••	••	100	• •	253 38	26 54	•••	• •	
1230	3	1442			100 100	••	314	42	•••	••	fuerte
1	5	5944		••	100		559	44		••	rte
2	4	3656			100		436	56	1.		
3	3	6366	••	••	100	• •	363	66			
4 5	2 3	2686 8522	l ··i	••	100	••	226	- 1		• •	
6	2	7338	''	.	100 100	, ,	385 273	22 38	••	• •	
7	5	1246			100		512	46		••	
8	11	5742			100	1 1	1157	42	::	•	
9	13	9374			100		1393	74			•
1240	19 18	0202	••		100	••	1902	02		• •	
1 2	15	3074 7862	••	••	100	•••	1830	74	••	• •	
3	16	0094			100 100		1578 1600	62 94	••	••	
4	15	6750	::	::	100		1567	50	::	••	
5	9	8354			100		983	54	::	••	
6	3	5654	ا:۱		91	91	327	70			
7 8	••	••	1	0641	58	, ,		••	61	81	
9		•	8	3681 6444	100 100	•	'	••	836	81	
1250	::		12	9036	50		::		864 645	44 18	
				-300		•	701005				
•				1	1		761227	77	94378	03	l

PROGRE SIVA S	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	DAS	V	OLU	(enes		
RES		EN	<u> </u>		STANC	APLICADAS				_	Observaciones
PROC	terr	aplen	des	monta	DIS	¥	terrap	len	desmo	nte	
	İ	j					761227	77	94378	03	
1250			12	9036	50				645	18	
$\begin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$			15 13	$9225 \\ 4121$	100	•••	•••	•	1592	25	
3		::	5	5329	100 100	=:		•••	1341 553	21 29	
4			3	8649	100	l ::			386	49	
5	••		0	4769	100	٠.			47	69	
6 7		6696	2	5881	86	05			222	71	
8	0	6696			63 100	95	42	82	••	• •	
9	3	7800			100		66 378	96 00		••	
1260	4	0704	••		100		407	04	::	::	
1	4	5902	••		100		459	02			
2 3	1 2	4438 7338	••	[	100	••	144	38	] ••	• •	
4	2	2034			100 100	•••	273 220	38 34	ŀ	07	
5	1	0802			100	::	108	02	::	07	
6	. 0	6696		••-	87	50		59		•	i
7 8	.:	1994	0	5496	17	50	11		9	62	
9	2 7	1384 0686		••	95 100	••	203	15			H
1270	11	9738			100	•••	706 1197	86 38	••	••	e,
1	2	6664			100	::	266	64	::	••	Terreno
2	2	6664	$ \cdots $		100		266	64			00
3 4	0 8	7854 9114	••	••	100	•••	78	54			pedregoso
5	10	8864	• •	•••	100 100	••	891	14	••	••	ğ.
6	12	0744		::	100	::	1088 1207	64 44	••	••	or or
7	12	3782			100		1237	82	::	• •	So So
. 8	16	0094			100	٠.	1600	94		••	0
1280	15 11	0144 3762	••	••	100	••	1501	44			fuerte
1	9	0024		::	100 100	•••	1137 900	62	•••	• •	T.
2	17	8382			100	· · ·	1783	24 82		••	
3	16	3464			100		1634	64		• • •	
4 5	16	6862	••	••	100	٠.	1668	62	.	٠.	
<b>5</b>	26 22	0574 3614	•••	••	100 100	• •	2605	74			
7	21	6000			100		2236 2160	14 00	•·	••	
8	17	8382			100		1783	82	l ::	• • •	
1000	16	4594		.	1.00		1645	94			
1290 1	10	9114	••	••	100	••	891	14	.		
2	12 6	1754 5664	• • •	••	100 100	••	1217 656	54		••	
3	6	7326			100	١	673	64 26		• ·	
4	1	9454			·100	::	194	54	::	••	
5	4	7414	·¦		100		474	14			
6 7	3 2	8522 1384	••		100 100	• •	385	22		• •	
8	1	8816		• •	100		213 188	84 16	••	••	
9	4	9704			100		497	04	::	••	
				l		•••			<u> </u>		
	1 1	i 1	1 1	į.	j l	l	796581	05	99176	47	

NVAS		RFICIES ECCIONES	CIAS us DAS	Volu	IENES	
PROGRESIVAS	EN terrapien	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	RN terraplen	EN desmonte	Observaciones
1300 1 2 3 4 5 6 7 8 +83 50 +93 50 +93 50 1310	4 0704 6 4838 10 3086 3 0062 4 8174 11 2776 8 1054 10 5962 12 2766 7 4094 8 2824 6 6494 10 5000 5 8334 2 6664		100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 91 75 41 75 3 25 53 25 100 100	796581 05 407 04 648 38 1030 86 300 62 481 74 1127 76 810 54 1059 62 1126 38 309 34 26 92	1 1	Terreno
+73 00 1314 + 3 00 1315 +50 00 1316 7 8 9 1320 +21 50 +31 50	5 7534 15 5642 1434 30 1334 29 5562 38 3954 37 1162 44 7338 40 8456 43 3634 68 8502 64 2962 45 7742		86 50 36 50 .   48 50 73 50 50 100 100 60 75 10 75 34 25 84 25 84 25	497 67 568 09  831 45 2214 80 1513 92 2216 72 3839 54 3711 62 4473 38 4084 56 2634 33 740 14 1944 45 5416 95 4577 42		Puente de 30 <sup>m</sup> o
4 5 6 7 8 9 1330 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1340 1 1-+78 80	58 7102 38 3954 30 27*4 16 2338 14 2574 9 5550 0 6696		100 100 100 100 100 100 54 95 52 100 100 100 100	5871 02 3839 54 3027 84 1623 38 1425 74 955 50 36 48	1006 0: 243 2 622 2:	pedregoso fuerte

l vs		SUPER LAS S			1A8	AS	V	OI 111	IENBS		
Pr <b>òches</b> ivas	5	LAS S		IONES	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	-	-		_	Observaciones
PR <b>ÒG</b>	te	ки rraplen	de	esmonte	DIST	APL	terrap	len	en desmon	te	
			<u></u>	1	1		862208	85	107557	53	
+95 80	23	6544	١	l	8	<b>23</b>	194	68	101001		
+9 50	21	4742	17	1116	4 47		102	43	809	89	
3			13	5144	95	25			1287	25	
5			7	0136 6056	100 100		••		701 460		
(0			5	1	74	1			405		
48 92 7	•		4		74				324		
`8	••		4		100		:	••	443 433		
9 1350		5550	4	6889	92 10		6	06	l	١	ப
1	••		11		96	54		••	1139	41	Terreno pedregoso fuerte
2 3	• •		17   12		100 100				1700 1290	36	ren
4	• • •		6	1356	100				613	56	0
5 6		6922	0		51 98	66 34	166	41	17	16 	ped
7	0	3294	::	••	63		20	96		١	reg
8	••		1	1	86			••	124	17 75	ζos
13 <sub>6</sub> 0	1	5674	0	8424	61 88		138	82	31		0
1	9	8354			100	••	983	54		• •	l e
3	12 15	6846 2334			100 100		1268 1523	46 34	••	• •   • •	ह
4	15	0144	::	::	100		1501	44			
5	24	9774			100		2497	74	••	•••	
6 7	38 33	0738 <b>39</b> 38	::	::	100 100		3807 3339	38 38			
8	35	2334			100	٠.,	3523	34	••		
. 9 1370	35 40	5442 0214			100 50	• ;	3554 2001	42   07	••		
1310	70	0214	· •	i		:			116961	1.0	
				!   		m	886838	32	116361	10	
Suma total	de	terrap	len	es y d	esmon	tes		m³	1003199	48	
358 <b>+</b> 19 25	6	6690			88		590	21		٠.,	EN SE
+82 80	28	8850			38		1114 1476	96 85	••	••	Estacion
9+21 05 +53 75	38 56	9670 8548	::	::	27	90 50	1563	51	••		
360+13 25	83	0990		••	91	<b>5</b> 0	7603	56		ا…ا	<u>,                                    </u>
+89 50 1+39 75	45 29			. ::	61 39	50	2751 1162	31 72	••	<u> </u>	l g
+92 25	2	7360	::	: . i	65		179	21			La Dormida
		ļ ,		1	1	l i	16442	23			=
1	;	, ' !		:		;	10113	20			, 
		l,								Ι,	

SIVAS		SUPER LAS S			ICIAS	DAS	V01	Щщ	ene?	_	
PROGRESIVAS	ter	EN rapien	1	en monte	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	En terraples	n	desino	nte	Observaciones
+82 8 600+21 0 +53 7 1+13 2 +89 5 2+39 7	5 59 5 79 5 <b>9</b> 8	6160 9675 4980 1508 2736 4488 1920 0710			89 38 37 27 99 60 81	60 90 50 50 00 50	1504 2254 2176 8992 2345 916 135	02 15 97 65 03 38 08 65			Estacion Santa, Rosa
2+21 0 +53 7 3+13 2	0 25 5 42 5 52 5 60 0 29 5 12	2620 8875 3190 3956 6984 9457 4880 4750		:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::	88 33 37 27 9 6 6 39 6	50 50 50 50 50	999 1603 1440 5553 1826 493 31	19 26 89 88 90 69 28 11		•••	Estacion Alto Verde
2+32 8 +71 0 3+ 3 7 +63 2 4+39 5 +89 7	5 5 5 62 5 81 5 112 0 58 5 35 2	9670 3300 0120 9378 0030 7823 2340 8690			88 38 37 27 9 6 6	50 50 50 50 50	1556 2350 2253 10248 3585 1391 187	08 74 25 29 27 72 74 92		•••	Estacion San Martin
+70 1 +88 4 9+ 1 0 +21 0 +53 7 10+13 2 +89 5 1+24 47 +44 22		1450 9075    3380 4560	2 5 8 10 10 4 0	9975 9950 7990 0332 1164 0667 4460		34 3 16 2 10 7 90 7 50 8 95 95 55	25 	83 45   88 87	 69 12 3333 275 925 248 3	422 599 488 91 65 077 999	Estacion Pa

VAS	i	SUPER			8VI	<i>8</i> 7	SYC	· v(	ายม	BNES		
PROGRESIVAS		EN aplen		EN monte	DISTANCIAS	medias	APLICADAS	EN terrapl		KN desmon	te	Observ'ciones
1245+69 25 6+32 80 +71 05 7+ 3 75 +25 225 +80 975 8+39 50 +89 75 9+42 25	4 20 20 14 5	6800 4375 5310 4924 0582	30 22 13	3492 1820 8260 5390		88 38 37 27 15 76 61 39 65	50 45	414 788 778 398 78	18 89 12 54 15	2308 1353 546 100	06 10 13 80	Z Z
								2457	88	4308	09	
1364+ 36 50 4+79 00	12 51 20 8 92	6750 0425 9500 3362 0313				59 25	50 50	754 3037 354 212 2346	16 03 23 57 80	  		
1365	30 209	5472 0000		••		17	50	534 3657	58 50		•••	
+18 75	34 218	1325 2500		••		<b>2</b> 5	84	881 5639	98 58	••	••	
+57 75	44 237	539 <b>7</b> 0000		••		52	00	2316 12324	06 00	••	••	
6+11 25	53 257	4375 2500		••		55	00	2939 14148	06 75		••	Estacion
1366+ 96 25	67 236	0400 2832		••		83	<b>2</b> 5	5581 19670	08 58			ion Me
7+42 75	105 233	9175 3625	0 6	6900 2880		42 	00	 4448 9801	54 23	28 264	98 10	
+67 25	111 13 96	0668 4080 8963	0 6 	6900 0720 		7  	50	833 100 726	00 56 72		18 54	
+73 75	108 37	7350 6088	0 6 	6900 0000 		5	75 	625 216	23 24	34 	97 50	
								91329	48	382	29	 

•

SIVAS	SUPER DE LAS S	FICIES	TANCIAS	ADAS	v	OLŮ	IENES	_	Ohleien
PROGRESIVAS	EN terraplen	BN desmonte	DISTANCIAS	APLICADAS	gn terrap	len	desmo	nte	Obset ciones
8+13 25	( 110 3070 33 0000	0 6900 5 7800		50	91329  8107 2425	48  56 50	382 50 424	29 70 83	
+86 00	111 9625 12 7575	0 6900 5 8600	 	50	8005 912	32 16	49 418 	34 99 	
9+25 85	10 3125 0 7500		7	30	75 5	28 48			Estacion Mendoza
+75 00	20 3125 9 9720	: :	50	00	1015 <b>49</b> 8	63 60		•••	n doza
1364 9+25 85	Sólido (termi talud) Idem (Iden Idem (2 Ran	n Idem)	 	36	22 1110 12177	80 00 00		•••	
				m <sup>s</sup>	197944	09	7503	35	

.

#### Cálculo de los metros cúbicos de balasto

# Por O,m18 de altura desde el plano de formacion hasta el de colocacion de las traviesas

DE LA	ERFICIES 8 SECCIONES terraplen	DISTANC Medias apli	IAS cadas	VOLÚMEN T En terrapio	
0	9234	135788	92	125387	49

NOTA—La cantidad 135.788 92 es la diferencia, entre la longitud total de la línea y la de los puentes.

## SECCION VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

### RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

	V	OLUI	IENES		VOLÚMEN
	terraple:	1	. RN desmont	e	TOTAL
1ª categoría					
Fácil escavacion					
Via general  Estacion La Dormida  Santa Rosa  Alto Verde  San Martin  Palmira  Balasto (en toda la seccion)	655616 16442 18821 12149 22102 286 125387 850805	80 23 93 20 01 03 49	88151   1869 	57  11  68	
2ª CATEGORÍA					
Pedregoso fuerte					
Via general  Estacion Maipú  Mendoza	226718 2457 125684	88 81	1326	09 15	
	354861	<b>5</b> 0	30057	11	
3º CATEGORIA — Tosca escavable á pico					
Via general	4502	71	3786	72	
	4302	71	3786	72	
Total del movimiento de tierra en toda la seccion de La Paz á Mendoza	_	_		m³	1334034 4

### SECCION DE SAN LUIS A MENDOZA

#### RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

	VOL	UME	TOTAL
	En terraple	n	RX desinonte
SECCION DE SAN LUIS A LA PAZ  1ª Categoría de tierras—Fácil escavacion	1507987 56868 91482 57218 1713556	57 20 06	
SECCION DE LA PAZ A MENDOZA			
1ª Categoría de tierras—Fácil escavacion	940826 384918 8289 1334034	37 61 43 41	
Total		ms	3047590 91

### COMPUTOS METRICOS

### DE LAS ALCANTARILLAS

	a las	Di	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2m50—Hectómetro 1,20							
I—Escavacion para cimientos				·			
Estribos	2 4	11 <b>9</b> 5 0 85	1 30 0 30	1 00 1 00	m³	31 07 1 02	32 09
Muros de ala	4	5 40	0 65	1 00		14 04	
» »	4	4 80	$\frac{0.75}{2}$	1 00	,	7 20	
Refuerzos	4	1 50	0 08	1 00	,	0 48	9
<b>&gt;</b>	4	$\frac{3.00+2.90}{2}$	0 16	1 00	,	1 89	
<b>&gt;</b>	4	1.40+1.50	0.08	1 00	,	0 46	24 07
Total	_	2	_	_	m³		56 16
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribos—Cimientos	2	11 95	1 30	0 90	m <sup>8</sup>	27 96	
Muros de ala	4	0 85 5 40	0 30 0 65	0 90 0 90	3	0 92 12 64	
» · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	4 80	0 75	0.90	,	6 48	
Refuerzos	4	1 50	0 08	0 90		0 43	
	4	$\frac{3.00+2.90}{2}$	0 16	0 90		1 70	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	$\frac{1.40+1.50}{2}$	0 08	0 90	,	0 41	50 54
Estribos-Elevacion	2	10 16	1 10	1 60	,	35 76	35 76
Tímpanos	2	10 16	2 35	1.20+1.75	,	70 43	
<ul> <li>por deducir</li> </ul>	1 1	10 16	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75	,	48 85	21 58
Muros cabeza (elevacion)	2	5 30	0 80	3.80+3.55		31 16	•
Por deducir ( • )	2	2 50	0.80	1 60		6 40	
•	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75	,	7 69	
coronamiento	1 1	5 30	0 32	0.18	,	0 61	16 46
	l l		_		1		124 34

	las	D	IMENSIONES	3	METRICA	CANTI	DADES
INDICALION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala (elevacion)	4		$\frac{.42}{.3.60}$ $+\frac{0.4}{.42}$		m³	29 50	12434
Dado >	4	$0 \ 36 \ \frac{1}{2} (0$	.45×0.50+0.	.42×0.50 )		0 31	
Refuerzos •	4	0 37	0 08	1 20	•	0 14 0 17	
•	4 4	0 37 0 38	0 08 0 08	1 40 1 60		0 19	
. ,	4	0 38	0 08	1 80	•	0 22	
<b>&gt;</b>	4	0 37	0 16 0 16	2 00 2 22		0 47	
<b>,</b> ,	4	0 37 0 38	0 16	2 43	;	0 59	
	4	0 38	0 16	2 65		0.64	
<b>&gt;</b>	4 4	0 50 0 50	0 24 0 24	2 85 3 10	,	1 37 1 49	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0.50+0.40	0 24	3 35		1 45	37 07
Total		2			m³	_	161 41
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	6 73	0 35	0 10	ın³	0 94	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 60 0 50	0 35 0 32	0 10 0 08	,	0 08 0 05	
	1			0 05	1 1	0 01	
• • • • •	4	0 50	0 32	3	•	0 61	1 69
• del frente.	1 1	5 30	0 32	0 18	•	2 54	
Capa sobre la bóveda	1	10 16	5 00	0 05	*	2 34	2 51
Total	-	_	-	_	m³	_	<b>4 2</b> 3
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.							
Bóveda		11 85	$\frac{\pi}{2}\times 1.75$	1 75	m³	56 97	
Por deducir		11 85	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	•	29 07	27 90
Total	-	_	_	_	m³	-	<b>27</b> 90
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas							
Frente	2	Z		1 57	m²	7 74	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25		1 25	,	4 91	2 83
Total	-	_	_	_	m²	_	2 83

·	s 8		D	MENSI	ON:	ES		ICA	CAN	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Large	-	Espeso		Altur	a	UNIDAD METRICA	Parciales	FOTALES
VI—Revoque	2 2									
Estribos (seperfi. inter.)	2	11	85				60	m²	37 92	2
Muros ala ( · )	4	` 5	90			$\frac{3.65+0}{2}$	.38		47 5	<b>5</b>
Dado lateral	4		50 <b>4</b> 3	••		0	36 36	» >	0 72 0 62	_
Intrados	1	11	85			π× 1	25	,	46 5	46 51
Muro cabeza superiormte	2	5	30			0	50		5 30	5 30
Frente	2	4.00+3	.50			3	60		23 40	<u>)</u>
Por deducir	2	2	<b>5</b> 0	••			60	•	8 00	
Por deducir	2	$2\frac{\pi}{2}\times 1$	57			1	57	>	7 74	7 66
Total	-	_		_		_		m²	_	146 28
Alcantarilla de bóveda										146 28
Luz om8o—Hectómetro 3,83					,					
I—Escavacion para ci mientos y cauce										,
Estribos	2	21	56	0	<b>7</b> 0	0	<b>6</b> 0	m <sup>8</sup>	18 1	18 11
Muros de vuelta	4		00 <b>5</b> 0		70 50		60 80	<b>,</b>	1 68 2 40	
Cauce (comprendido elevacion estribos)		21	36	1	80	0	70	,	26 91	
Idem	2	10	00	$\frac{2.90+0}{2}$	80	0	80	! I	29 60	1
Total		_		_		_		ʻm³	_	78 70
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.										
Cimientos	2 4	21 1	56 00	0	70 <b>7</b> 0		50 <b>5</b> 0		15 09 1 4(	)
Estribos (elevación)	2	15	60	0	<b>5</b> 0	1	10	•	17 16	
Timpano	2	15	60	0	<b>9</b> 0	$\frac{0.50+0}{2}$	.72	,	17 13	17 16
Por deducir		15	60	$\frac{\pi}{2} \times 0$	72	1 -	72	3	12 70	4 43 38 08

	las		DI	MENSIC	ONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	,	Espeso	)T	Altura	CXIDAD MET	Parciales	TOTALES
									38 08
Muros de cabeza Por deducir	2 2		80 80		80 80			5 90	
***	2	1	80				1	1 41 1 30	3 19
Muros de prolongacion	4	1	55			2.02+1.10		4 84	0 10
" de vuelta	4	1	50		50	1 2	]	3 30	8 14
Total	_	-		_		_	m³		49 41
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- draulica.									<u> </u>
Coronamientos	4	1	70	0	58	0 10	m³	0 39	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4		60 50	0	58	0 10		0 37	
	4		50		50 50	0 08 0 05		0 08 0 02	
(del frente)	1 1		80		32	0 20	1	0 02	1 09
Сара		15	<b>6</b> 0		90		1	1 48	
Total	-	_		_	•	_	m³		1 48 2 57
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.									
Bóveda		17	<b>3</b> 0	$\frac{\pi}{2} \times 0$	72	0 72	m³	14 08	
Por deducir		17	30	-				4 35	9 73
Total	_	_		_		_	m <sup>8</sup>		9 73
V—Revoque hidráulí co para la toma de las juntas.									
Frente	9	0	80			0.70	2	1 10	
Por deducir	2 2	$\frac{\pi}{2} \times 0$				0 70 0 40	1	1 12 0 50	0 62
Total		<b>–</b>				_	m²	- 30	0 62

	e los unles	DI	MENSION	ES	FRICA	CANI	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos y muros prolon- gacion	2	21 36		1 10	m²	46 99	
dem idem	4	1 55	••	0 90		2 79	
em vuelta	4	1 05	••	1.10 + 0.40	,	3 15	[
t. tt	4	0 45 0 40	••	0 40 0 50		0 72 0 80	54 <b>4</b> 5
itrados		17 30	••	π×0 40		21 73	21 73
uros de cabeza supe- riormente	2	1 80		n #n		0.10	0.10
rente	2	0 80	••	0 60		2 16	2 16
Total		0 00	••	0 20	m <sup>3</sup>	0 32	78 66
licantariiia de bó- veda							10 00
uz om80 Hectómetro 4 <sup>m</sup> 51							
— Escavacion para cimientos y cauce				·			
stribos	2	21 14	0 70	0 60	m³	17 76	17 76
uros vuelta	4	1 00 1 50	0 70 0 50	0 60 0 80		1 68 2 40	4 08
uce (comprendido mu- ros)		20 94	1 80	0 70	,	26 38	
lem	$\ \cdot\cdot\ $	115 00	$\frac{1.36+0.80}{2}$	0 70	»	86 94	113 32
Total		-	_	<u>-</u>	m³		135 16
—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.				•			
imientos	. 4	21 14 1 00	0 70 0 70	0 50 0 50	m³	14 80 1 40	16 20
stribos (clvacion)	2	15 30	0 50	1 10	•	16 83	16 83 33 03

	s las	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	смірар ме	Parciales	TOTALES
Tímpanos	2	15 30	0 90	0.50 + 0.72	m³	16 80	
Por deducir		15 30	$\frac{\pi}{2}$ ×0 72	0 72	,	12 45	4 35
Muros cabeza	2 2	1 80 0 80	0 80 0 80	1 10		5 90 1 41	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2}$ ×0 72	0 72	,	1 30	3 19
Muros prolongacion	4	1 50		$\frac{2.02+1.06}{2}$	>	4 62	
" vuelta	4	1 50	0 50	1 06		3 18	7 80
Total	-	_		-	m³	_	48 37
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			•				
Coronamientos	4	1 70	0 58		m³	0 39	
	4	1 60 0 50	0 58 0 50	0 10	3	0 37	
	4	0 50	0 50	0 05	>	0 02	
" del frente.	2	1 88	0 32		>	0 24	1 10
Capa sobre la bóveda		15 30	1 90	0 50		1 45	1 45
Total	-		_	_	m³	_	2 55
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		17 04	$\frac{\pi}{2} \times 0.72$	0 72	ın³	13 87	
Por deducir		1 1	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 40	ł	3	4 28	9 59
Total	_	_	-		m³	_	9 59
<ul> <li>V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas.</li> </ul>		·					
Frente	2	0 80		0 70	m <sup>3</sup>	1 12	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 40		0 40	•	0 50	0 62
Total	-	_			m²	_	0 62

	de lasti ignales	D	IMENSIONE	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES.
VI — Revoque			,				
Estribos y muros prolon-	2	20 94	٠٠.	1 10	m*	46 07	
Idem idem	4	1 50	•`•	0 90	,	2 70	
Idem vuelta	4	0 28		0.38 + 1.06	<b>3</b>	0 81	,
	4	1 22 0 50		0 38 0 38	*	1 85 0 76	52 19
Intrados		17 04		π×0 40	,	21 40	21 40
Muros cabeza (superior- mente)	2	1 88		0 55		2 07	2 07
Frente	2	0 80	• • •	0 20	,	0 32	0 32
Total	_	_		_	m²	-	75 98
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 2m50 Hectómetro 5m82							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos (refuerzos)	2 4	9 20 0 90	1 30 0 35	1 00 1 00	m <sup>8</sup>	$\begin{array}{cccc} 23 & 92 \\ 1 & 26 \end{array}$	25 18
Muros de ala	4	5 40	$\frac{1}{2}$ (1.45 $\times$ 1,00 $-$	├0.62×1.0()	>	22 36	
Refuerzos	4	160 $2.95+2.80$	0 08	1 00	>	0 51	
	1	1.20+1.28	0 16	1 00	`	1 84	
	4	2	0 08	1 00	*	0 40	25 11
Total	_	_		_	ms	-	50 29
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.			•				
Cimientos—Estribos (refuerzos	2 4	9 20 0 90	1 30 0 35	0 90 0 90	m <sup>8</sup>	21 53 1 13	22 66
· Muros de ala.	4	5 40	$\frac{1}{2}$ (1.45 $\times$ 0,90-	+0.62×0 <b>.</b> 90)		20 12	
" (refuerzos.	4	160 $2.95+280$	0 08	0 90	•	0 46	
	4	2	0 16	0 90	*	1 66	
	4	2 20+1.28	0 08	0 90	•	0 36	22 60
		.1		1		1 1	45 26

	e las	1	DIMENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion-Estribos	2	7 55	1 10	1 60	mª	26 58	45 26 26 58
" Timpanos	1 1	7 55	2 35	1.75+1.20	,	52 34	
" Por deducir.	1	7 55	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75	r	36 30	16 04
Moros de cabeza Por deducir	2 2	5 40 2 50	0 80 0 80	3 60 1 60	•	31 10 6 40	
	2		$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75	•	7 69	17 01
Muros de ala	4	$5 c0 \frac{1}{2} \left( \frac{1.15 + 0}{2} \right)$	$\times$ 3.60+ $\frac{0.42}{}$	$\frac{5+0.42}{2} \times 0.33$	•	29 70	
(Dado)	4	$0.40\frac{1}{2}\left(\frac{0.45}{}\right)$	$^{+0.42}_{2}$ × 0.33+	0.42×0.:3)	•	0 23	
(Refuerzos)	4 4 4 4 4	0 80 0 80 0 80 0 80 0 60 0.80+0.60	0 08 0 08 0 16 0 16 0 24	1 10 1 50 2 00 2 45 2 85	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	0 28 0 38 1 02 1 25 1 64	
**** **	4	2	0 24	3 20	•	2 15	36 65
Total		-	-	_	m³	-	141 54
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi dráulica.							
Coronamientos, (Dado)	4 4 4	6 87 0 55 0 40 0 40	0 35 0 35 0 32 <b>0</b> 32	0 10 0 10 0 08 0 04	m <sup>3</sup> ,	0 96 0 08 0 04 0 01	•
(Del frente)	2	5 40	0 32	0 20		0 69	1 78
Capa (sobre la bóveda)		7 55	5 00	0 05	,	1 89	1 89
Total	_		_	_	m <sup>8</sup>		3 67
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		9 15	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 75	1 75	m³	43 99	
Por deducir		9 15	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	,	22 44	21 55
Total		_	-	_	m³		21 55
					***		41 00

		- 7	3 —				
	1.1.4	DI	MENSION	ĖS	THICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO defes	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METHICA	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráuli- ca para la toma de las juntas.							. :
Prospecto—Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 57	• ••	1 57	m³	7 74	
or deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	••	1 25	,	4 91	2 83
Total	-		_	-	m³	_	2 83
VI—Revoque			-		,		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
Estribos (sup. int.)	2	9 08	••	1 60 3.60+0.33	m³	29 06	
duros de ala	4	6 40 0 33		2 0 30	•	50 30	
late al)	4	0 40	••	0 33	>	0 40 0 53	80 29
ntrados		9 15	•	π 1 25	•	35 91	35 91
Iuros de cabeza supe- riormente	2	5 40		0 55	>	5 94	5 9 <del>4</del>
Frente	2	$\frac{4.00+2.50}{2}$	••	3 50		22 75	
or deducir	2	2 50	••	1 60	•	8 00	
. W	2	$\left \frac{\pi}{2}\times 1\right $ 57	••	1 57	•	7 74	7 01
Total	-	<b>-</b> .	_	_	m²	-	129 15.
Alcantarilla de bó- veda							
uz 1m50 Hectómetro 6m67							
- Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	11 25	1 10	, -	m*	25 99	
Lefuerzos	4	0 90	0 55	1.00+1.10	,	2 08	28 07
Iuros de ala	4	3 75	_,_	$\frac{1.00+1.60}{2}$	•	5 36	
	4	4 25	0 75	1.00+1.50		16 58	
Lefuerzos	4	2 25		1.50 +1.25	,	0 99	
	4	2.10 + 1.90	0 16	1 0 1 1 00		1 44	·.
** *********	4	1.30 + 1.25	0 08		,	0.44	94 91
Cauce		. 9	8.80+1.50	9 .	,	502 13	24 81 502 13
Total		190 00	2		m <sup>3</sup>	202 13	555 01
. 10001	1 7	- ;		_		_	000 01

	s las	I	DIMENSIONE	S	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IIAlbañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Estribos	2	11 <b>25</b> 0 90	1 10 0 55	0 90 0 90	m³	22 28 I 78	24 0
Muros de ala	4	3 75	$\frac{0.55}{2}$	0 90		3 71	
Refuerzos	4	4 25 2 25	0 75 0 08	0 90 0 90	>	11 48 0 65	
46	4	2.10+1.90	0 16	0 90	,	1 15	
	4	1.30 + 1.25	0 08	0 90		0 37	17 30
Estribos (elevacion)	2	9 62	0 90	1 89	,	32 73	32 7
limpanos	2	9 62	1 65	$\frac{1.00+1.25}{2}$	,	35 71	
Por deducir		9 62	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25		23 59	12 1
Muros cabeza	2	4 10	0 80	3 35	,	21 98	
Por deducir	2	0 80	1 50	1 89		4 54	
	2		$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	>	3 92	13 5
Muros ala (elevacion)	4	$3.70\frac{1}{2}\left(\frac{1.15+0}{2}\right)$	$\frac{.42}{.3.35} + \frac{0.5}{.3.35}$	$\frac{3+0.42}{2} \times 0.90$	>	22 62	
Oado	4	$0 \ 90 \ \frac{1}{2} (0$	.53×0.50+0	42×0.50 )	•	0 86	
,	4	0 56 0 56	0 08 0 08	1 10 1 40	;	0 20	
	4	0 56	0 08	1 70	3	0 25	
	4	0 57 0 <b>62</b>	0 08 0 16	2 00 2 30	2	0 36	
Refuerzos	4	0 62	0 16	2 60		0 91	
Seiderzos · · · · · · ·	4	0.61 + 0.75	0 16	2 90	,	1 26	
	4	0 59	. 0 10	1 75	,	0 41	
	4	0.59 + 0.65	0 10	2 05		0 51	,
	4	0 80	0 15	2 05		0 98	29 6
Total	-	_	<b>-</b> .	_	m³	-	129 4
II—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	5 42 0 65 0 55	0 36 0 36 0 32	0 10 0 10 0 08	m³	0 78 0 09 0 06	

				5· <del>-</del>				
	de lasti iguales		.DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	>	Espesor	Altura	CKIDAD ME	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4	1	55 10	1	3	•	0 01 1 05	1 99
dernence.	4		10	l	ļ			1 -
Capa sobre la bóveda	••	9	62	3 30	0 05	1.	1 59	
Total ·		_		_		mª	_	3 58
lV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.	1 1							
Bóveda		11	<b>2</b> 5	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	m³	27 60	
Por deducir	·	11	25	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	0 75	<b>)</b> .	9_93	17 67
Total	-	-		.—	_	m <sup>8</sup>	-·	17 67
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las iuntas.								
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	07		1 07	m²	3 59	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0	<b>7</b> 5		0 75	>	1 77	1 82
Total		_		_	_	m²	_	1 82
VI—Revoque								
Estribos	2	11	22		1 89		42 41	
Muros ala	4	1	85		$\frac{3.35+0.35}{2}$	-	35 89	
Dado	4		65 <b>42</b>	L .	0 35 0 35		0 91 0 59	79 80
Intrados		11	<b>2</b> 5	••	π×0 75		26 49	26 49
Muros cabeza	2	4	10		0 55	•	4 51	4 51
Frente	2	$\frac{2.85+1}{2}$	.50		3 30		14_36	
Por deducir	2 2	_ 1	<b>5</b> 0	t	1 '89		5 67	1
	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	07	••	1 07	•	3 59	. 5 10
Total	1			l		m	l	115 90

.

:	las	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de las parten iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz om8o Hectómetro 7m78							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	17 15	0 70	0 60	m <sup>8</sup>	14 41	14 41
Muros de vuelta	4	1 00	0 70	0 60		1 68	
Cauce (comprendido elevacion estribos)	4	1 50 16 95	0 50 1 80	0 70	,	2 10 21 36	3 78
Idem		75 00	1.40+0.80	0 70		57 75	79 11
Total	· _		_	_	m³	_	97 30
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,				·			
Cimientos	2 4	17 15 1 00		0 50 0 50		12 01 1 40	13 41
Elevacion-Estribos	2	11 10	0 50			12 21	12 21
" Timpanos	2	11 10	1	0.50+0.72	•	12 19	
" Por deducir		11 10	$\frac{\pi}{2} \times 0.72$	0 72	•	9 03	3 16
· Muros de cabeza	2	0 80	0 80	2 05	•	5 90	
Por deducir	2	0 80	0 80	ì	>	1 41	
	2	0 80	1 22 '	0 72		1 30	3 19
Muros de prolongacion	4	1 55	0 50	202+1,06		4 77	
	4	1 50	0 50		>	3 18	7 95
Total		_	_		m <sup>8</sup>	_	39 92
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	1 70			m³	0 39	
	4	1 60 <b>0 5</b> 0	0 58 0 50	0 10 0 08	>	0 37	
	4	0 50	0 50	0 05		0 02	
" (frente)	2	1 88	0 32			0 24	1 10
Capa		11 10	1 90	0 05	•	1 05	1 05
Total	-	-	· —	_	m³	-	2 15

	las		DI	MENSI	ON	ES		WETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo		Espes	or	Altui	a .	UNIDAD MES	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla h- dráulica para bó- veda.				•						
Bóveda		12	80	$\frac{\pi}{2}\times 0$	72	. 0	72	m³	10 42	
Por deducir		İ	80	$\frac{\pi}{2} \times 0$	40	0	40	•	3 21	7 21
Total · · · ·	-	<u>`</u>		-		_		m <sup>s</sup>	-	7 21
V — Revoque hidráu- lico para la toma de lae juntas.]										
Frente	2		80			0	70	m³	1 12	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	40	••		0	40	>	0 50	0 62
Total		_		_		_		m³	-	0 62
VI—Revoque					•					
Estribos y muros pro- longacion	2	16	95	••		1	10	m²	37 29	
ldem idem	4	1	<b>5</b> 0	••		<u> </u>	90 2	>	2 70	
Idem vuelta	4	0	<b>3</b> 0			$\frac{1.06+0}{2}$	.35	>	0 85	
	4		20 50	••		0	35 35	3	1 68 0 70	43 22
Intrados Muros cabeza (superior	••	12	80	••		π× 0	40		16 08	16 08
mente	2	1	80	•		0	55	×	1 98	1 98
Frente	2	0	80	• •		0	20		0 32	0 32
Total	-	_				_		m²	_	61 60
Alcantarilla de bó- veda										
Luz 1 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 9 <sup>m</sup> 47										
l — Escavacion para cimiento y cauce										
Estribos	2 4		21 90	0	95 35		40 40	m³	19 18 1 76	20 94

	las	D	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAR MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	3 <b>42</b> 5×	$\frac{1}{2} \left( 1^{m}00 \times 1,40 \right)$	+0.65×1.40)	m³	15 82	
Refuerzo	4	3.10 + 3.00	0 08	1 40		1 37	
be	4	2.30+2 25	0 08	1 40		1 02	
	4	0.70+0.80	0 08	1 40	*	0 34	18 55
Cauce	1	7 11 100 00	2 50 1 00	0 50 0 50	» »	8 89 50 00	58 89
Total		_	_	_	m <sup>s</sup>	_	98 38
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or dinaria.				·			
Cimientos—Estribos Refuerzos	24	7 21 0 90	0 95 0 35	0 90 0 90	m <sup>s</sup>	12 33 1 13	13 46
" Muros de ala	4	3 425×	$\frac{1}{2}$ (1 <sup>m</sup> 00×0,90-	+0.65×0 90)	»	10 17	
" Refuerzos	4	3.10+3.00	0 08	0 90		0 88	
	4	2.30+2.25	0 08	0 90	,	0 66	
	4	0.70 + 0.80	0 08	0 90		0 22	11 93
Elevacion estribos	2	5 61	0 75	1 65	•	13 88	13 88
Tímpanos	2	5 61	1 25	0.75+0.90		11 57	
Por deducir	1	5 61	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	Õ 90	>	7 14	4 43
Muros de cabeza	2	3 20	0 75	2 70	>	12 96	'
Por deducir	2	1 00	0 75	1 65	>	2 47	
	2	0 75	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	>	1 91	8 58
	4	$2.875\frac{1}{2}\left(\frac{0.75+}{2}\right)$	$\frac{1}{0.42}$ × 2.70 $+\frac{0.4}{0.4}$	$\frac{1}{2+0.50} \times 0.80$	•	11 20	
Alas y refuerzos	4 4 4 4 4	0 50 0 35 0 35 0 53 0 53 0 54	0.42+0 50 0 08 0 08 0 16 0 16 0 16	0 80 1 05 1 25 1 45 1 75 2 00	3 3 4 3	1 44 0 12 0 14 0 49 0 59 0 69	
	4 4	$\begin{array}{c c} 0 & 32 \\ 0.32 + 0.18 \\ \hline 2 \end{array}$	0 24 0 24	2 25 2 40		0 69 0 58	15 94
Total	<u>}</u>	_	· <u>-</u>	·—	m³	-	68 22

•	las	I	DIMENSIC	NI	ES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espeso	r	Altura		UNIDAD NET	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.									
Coronamientos Dado	4	3 9 0 7		35 35	0	10 10	m³	0 56 0 10	
Dado	4	0 5		32		08		0 05	
	4	0 5	0 0	32	_	04	>	0 01	·
(Del frente)	2	3 2	0 0	<b>32</b>	. "	20	>	0 41	1 13
Сара	2	5 6	1 2	60	0	05		0 73	0 73
Total		_	_		_		m <sup>8</sup>	-	1 86
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda							Total II Manual		
Bóveda	1	7 2	$\frac{\pi}{2}\times 0$	90	0	90	mª	9 22	
Por deducir		7 2	1 ~		0	50	,	2 85	6 37
Total	_	_	- 1		_		m³	_	6 37
V—Revoque hidráuli- co (para la toma de las juntas.)									
Prospecto frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.8$	2		0	82	m²	2 11	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 5	0		0	50	•	0 78	1 33
Total	_	· -	-		_		m²	_	1 33
VI-Revoque									
Estribos	2	7 1	1		1	65	m²	11	
Muros de ala	4	. 3 6	5		2.25+0.	-	*	18 98	
Dado	4	0.7				35	>	0 98	_
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	$\frac{0.32+0.5}{2}$	<u> </u>		0	35	•	0 57	43 99
Intrados	1	7 2	5		· π×0	50	>	11 38	11 38
Muros de cabeza	2	3 2	1		0	50	•	3 20	3 20
Frente	2	2.00+1.0	<u>o</u>		2	65		7 95	
Por deducir	2	1 0	o		1	65	>	3 30	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.8$	2		0	82	>	2 11	2 54
			1						1

	la les	I	DIMENSIONE	S	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Alcantari la de bó- veda							
Luz 1m00 Hectómetro 11m04							
I — Escavacion para cimientes y cauce			·	•			
Estribos	2 4	6 65 0 75	1 00 <b>0 4</b> 0	1 40 1 40	ın³	18 62 1 68	20 30
Muros de ala.	4	3 28	$\frac{1}{2}$ (1.20+0.60)	1 40	>	16 53	
Refuerzos	4	0 50	0 08	1 40	•	0 22	
	4	$\begin{array}{c c} 1 & 25 \\ 0.80 + 0.75 \end{array}$	0 16 0 16	1 40 1 40	,	1 12 0 69	
**	4	0.75 + 0.85	0 08	1 40		0 36	18 92
Cauce		85 00	0 80	0 40	,	27 20	27 20
Total	''	0000	0 00	0 40	m <sup>8</sup>	21 20	66 42
II—Albañileria de la- drillos mezcla ordi- naria.							
Estribos (cimientos)	2 4	6 65 0 75	1 00 0 40	0 90 0 90	m³	11 97 1 08	
Muros de ala	4	3 28	$\frac{1}{2}(1.20+0.60)$	0 90	•	10 63	
Refuerzos	4	0 50 1 25	0 08 0 16	0 90	,	0 14 0 72	
**	4	0.80 + 0.75	0 16	0 90		0 45	
•• ••• •••	4	0.75 + 0.85	0 08	0 90		0 23	<b>25 2</b> 2
Estribus (elevacion)	2	5 20	0 80	1 50	,	12 48	12 48
Timpanos	2	5 20	1 30	0.90+0.60		10 14	
Por deducir		5 20	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90		6 61	3 53
Muros cabeza	2	3 40	0 65	2 52	>	11 14	
Por deducir	2	0 65	1 00	1 50	•	1 95	
	2	0 65	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	•	0 83	8 36
Muros ala			$\frac{42}{2}$ × 2.50 + $\frac{0.51}{2}$	• .	1 1	11 00	
Dado	4	$0.45 \frac{1}{2} \left( \frac{0.52+0}{2} \right)$	$\frac{42}{}$ $\times 0.70 + \frac{0.45}{}$	$\frac{5+0.42}{2}$ × 0.70)		0 57	
Refuerzos	4	0 50 0 63	0 08 0 16	1 00 1 25	,	0 16 0 50	12 23
							61 82

	les oles	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delan partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	444	0 62 0 50 2.25+0.45	0 16 0 24 0 24	1 60 1 90 2 20	m <sup>8</sup>	0 63 0 91 0 74	61 82
Total	-	2 —	.—	-	m³	_	64 10
III—Albañileria de la- drillo mezcla hídráu- lica.							
Coronamientos	4 4 4 2	3 76 0 60 0 45 0 45 3 40	0 35 0 35 0 32 0 32 0 25	0 10 0 10 0 08 0 04	) )	0 53 0 08 0 05 0 01	
Capa (sobre la bóveda)	١		2 70	0 20	٠	0 34	1 01
Total		5 20	2 10	0 05	*	0 70	0 70
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.					m <sup>s</sup>		1 71
Bóveda		6 55	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90	m³	8 33	
Por deducir		6 55	_	0 50	>	2 57	5 76
Total	_		_	_	m <sup>8</sup>	_	5 76
V — Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas).							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82	••	0 82	m²	2 11	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	• • •	0.50	,	0 79	1 32
Total	_	_	_	-	m²	_	1 32
VI—Revoque							
Estribos	2	6 50	••	1 50	m²	19 50	
Muros de ala	4	3 60		2.15+0.30	>	17 64	
Dado	4	0 55 0 <b>4</b> 0	••	0 30 0 30	•	0 66 0 48	38 28

	Ins nics	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Intrados	2	6 55 3 40		π×0 50 0 <b>4</b> 5	m³	10 28	10 28 3 06
Frente Por deducir	2 2	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		2 15 1 10	•	6 99 2 20	
Total	<b>2</b>	$\frac{\pi}{2}$ × 0 82 $-$		0 82 —	m²	2 11	2 68 54 30
Alcantarilla abierta							
Luz 2 <sup>m</sup> 50 Hectómetro 13,70							
I—Escavacion para ci mientos y cauce			·				
Estribos	2	4 40	1 00	1 20	m³	10 56	10 56
Muros vuelta	4	2 70	0 70	1 20	>	9 07	9 07
curvos	2	$\frac{\pi}{6} \left( \frac{2}{9.77} \right)$	$-\frac{2}{9.25}$	1 20	•	12 42	
	2	$\frac{\pi}{6} \left( \overline{6.85}^2 \right)$	$-\overline{6.33}^{2}$	1 20	•	8 61	
rectos	4	0 50	0 52	1 20	•	1 25	22 28
Cauce	2	$\frac{\pi}{6}\left(\frac{\pi}{9.25}\right)^2$	$-\frac{2}{6.85}$	0 30	•	3 86	
	2 1	20 00 4 20	2 30 2 30	0 30 0 30	>	27 60 2 90	34 36
Total	_	_	_	_	m³	_	76 27
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribos	2 2 4	4 40 4 40 2 70	1 00 0 90 0 70	0 80 0 30 1 10		7 04 2 38 8 32	17 74
" curvos	2	π/ 9	- <del>- 2</del> )	0 80		5 74	
	2	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{6} \left( \begin{array}{c} \overline{685} \\ \overline{685} \end{array} \right) \\ \frac{\pi}{6} \left( \begin{array}{c} \overline{977} \end{array} \right) \end{array}$	$-\frac{6.33}{9.25}$	0 80	»	8 28	
" rectos	4	0 50	0 52	0 80	,	0 83	14 85
Elevacion — Estribos	2 2	3 20 3 20	0 80 0 50	1 03 0 47	5	5 27 1 50	
••••	4	0 35	0 30	0 47		0 20	$\frac{697}{3956}$

	las	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion muros vuelta.	4	3 50	0 50	1 75	m²	12 25	39 56 12 25
" curvos	2	$\frac{\pi}{6} \left( \frac{2}{9.67} \right)$	$-\frac{2}{9.35}$	0 40	•	2 55	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{6} \left( \frac{2}{6.75} \right)$	$-\overline{6.43}^2$	0 40	•	1 77	
" rectos	4	0 40		0 40		0 20	
Capa sobre estribos. Por deducir	2 4	3 20 0 35	0 50 0 30	0 15 0 15		4 52 0 48 0 06	3 98
Total		_	-	_	m³	-	55 79
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 60 3 50	0 60 0 50	0 10 0 04	m³	0 86 0 28	
	4	3 00	0 50	$\frac{0.04}{2}$		0 12	
	4	0 50	0 50	0 04	,	0 01	1 27
Capa sobre los estribos	2 4	3 20 0 35	0 50 0 30	0 15 0 15	,	0 48 0 06	0 54
Total	-	_	-	_	m <sup>8</sup>	-	1 81
IV-Revoque							
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 35 0 50 2 50 0 30	  	1 33 0 32 0 67 0 32 0 32	>	11 17 0 45 1 34 1 60 0 38	14 94
Muros vuelta	4	3 20	. <b></b>	1 75	•	2 24	2 24
. curvos	2	$\left \frac{\pi}{3}\times 9\right $ 35	••	0 40	>	7 83	
	2	$\frac{3}{3} \times 6.75$	••	0 40	1 1	5 65	
" (supment,)	2	$\frac{1}{6}$ $(9.67)$	_	$\frac{2}{9.35}$		6 37	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{6} \left( \frac{2}{6.75} \right)$	_	$\overline{6.43}^2$	1 :	4 41	
" rectos "	4			0 32	>	0 51	
Total	-	-	_	_	m³	-	41 95

	e los unles	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de los Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12		0 14 0 28	0 42
Total	-		_	_	m³	_	0 42
Fierros — Tramo—Peso aproximado	1				kg	867 Où	867 00
Total		_	-	_	kg.		867 00
Alcantarilla abierta							
Luz 2m50 Hectómetro 20,72	i i						
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	5 15	1 00	1 10	m³	11 33	11 33
Muros de vuelta	2	4 20	1 14	$\frac{1.20+1.60}{2}$	>	13 41	
	2	4 20	1 14	1.10 + 1.20		11 01	
Ochava	4	0 45	$\frac{0}{2}$	2 1 10	•	0 45	24 87
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8}\left(\frac{2}{7.10}\right)$	$-\frac{2}{6.58}$	1 10	,	6 14	
	1		$-\frac{1}{9.40}^{2}$	1 10	,	4 34	
	1	$\frac{\pi}{4} \left( \frac{2}{9.92} \right)$	$-\frac{1}{9.40}$	1 10	,	8 68	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 52	0 26	1 10		0 59	19 75
Total	_	_		_	m <sup>8</sup>	_	55 95
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	5 15	1 00	1 00	m <sup>s</sup>	10 30	10 30
Muros de vuelta	4	4 20	1 14	1 00		19 15	
Ochava	4	0 45	$\frac{0.45}{2}$	1 00	•	0 41	19 56
Muros curvos	2 1	$\frac{\pi}{8} \left( \frac{\pi}{7.10} \right)$	$-\overline{6.58}^2$	1 00		5 58	
,	1	$\frac{\pi}{8} \left( \frac{\pi}{9.92} \right)$	$-\frac{2}{9.42}$	1 00	•	3 94	
<i>a</i>	1	$\frac{\pi}{8} \left( \frac{2}{9.92} \right)$ $\frac{\pi}{4} \left( \frac{2}{9.92} \right)$	$-\frac{1}{9.42}$	1 00		7 88	
	4	0 52	0 26	1 00	,	0 54	17 94
ı	1]	.	ł	1	l.		47 80

	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos (elevacion) Refuerzos	2	2 40 2 40 3 12	0 24 0 40 0 16	2 18 2 68 2 18	,	2 51 5 15 2 18	47 80
Ochavas	4 4	0 90	$\begin{array}{c} 0 & 64 \\ 0 & 45 \\ \hline 2 \end{array}$	2 89 2 00	1 1	6 66 0 81	
Por deducir: capa sobre el estribo	4 2	0 40 3 12	0 64 0 16	0 15 0 15		17 31 0 15 0 15	17 01
Muros de vuelta	4 4 4	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0 50 0 16 0 32	2 89 2 00 2 13		25 14 5 36 0 23	
	4	4 65	0 32	2 89	•	8 60	39 33
Muros curvos	2	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{8} \begin{bmatrix} 7.00 \\ \hline \pi \end{bmatrix} & \begin{array}{c} 2 \\ \hline 7.00 \end{array}$	- 1	0 60		2 06	
	1	$\begin{bmatrix} \frac{\pi}{8} & 9.82 \\ \frac{\pi}{4} & 9.82 \end{bmatrix}$	- 9.50	0 60	,	1 46 2 91	
	4	0 32	1	0 60	•	0 12	6 55
Total  III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		_	~	<del></del> .	m <sup>s</sup>		110 69
Coronamiento (muro de vuelta)  Idem idem idem	4	5 08 4 98	0 60 0 50	0 12 0 08 0 05	>	1 46 0 80	
Idem idem idem	4	4 48 0 50	0 50 0 50	0 05	,	0 22 0 02	
Capa sobre el estribo	ارا	0 40 3 12	. 0 64 0 16	0 15 0 15	,	0 15 0 15	2 80
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8} \left[ \frac{2}{7.04} \right]$	$-\frac{2}{6.64}$	0 16	1 1	0 69	
	1	$\begin{bmatrix} \frac{\pi}{8} \left[ \frac{2}{9.86} \right]^2 \\ \frac{\pi}{4} \left[ \frac{2}{9.86} \right]^2 \end{bmatrix}$	$\begin{bmatrix} -9.46 \\ -9.46 \end{bmatrix}$	0 16 0 16	1	0 49	
<i>a</i>	4	4 L 9.86 0 40		0 16	1 1	0 05	2 21
Total		_	_		m³	-	5 01

	les in les	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Revoque				_			
Estribos	2 4 2 4	4 20 0 90 2 40 0 30	 	2 20 0 55 0 40 0 60	m <sup>2</sup> > >	18 48 1 98 1 92 0 72	23 10
Muros de vuelta	4	5 00	••	2 90		58 00	58 <b>00</b>
Muros curvos	4	$\frac{\pi}{8} \times 7 00$		0 60	>	6 59	
	2	$\frac{\pi}{8}$ 9 82	••	0 60	,	4 63	
«	2	$\frac{\pi}{4}$ 9 82		0 60	>	9 25	
ti ti	4 4 4	0 80 0 32 0 16	••	0 60 0 60 0 60	3	1 92 0 77 0 39	_23 55
Total	_	_	-	_	m³	_	104 65
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 24 0 24		m <sup>8</sup>	0 14 0 28	0 42
Total		-	_	_	m³	-	0 42
Fierros — Tramo—Peso aproximado				••	kil.	867 00	867 00
Total	-	_		_	kil	-	867 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 26,00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	1 01	1 40	m³	12 16	12 16
Muros ala	4 4	3 05 2 35 0.60+0.45	0 63 0 16	1 40	•	10 76 2 11	10.01
	4	2	0 32	1 40	• 1	0 94	13 81
Cauce	1 2 2	4 20 3 00 11 50	0 80 1 00 1 00	0 40 0 40 0 40	> >	1 34 2 40 9 20	12 94
Total			_	_	m³	-	38 91

	de las igunles	DI	MENSION	ES	rrica	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimien tos—Estribos	2 2	4 30 4 30	1 01 0 91	0 90 0 40	m <sup>8</sup>	7 82 3 13	10 95
muros ala	4	3 05 3 05	0 82 0 72	0 90 0 40	>	9 00 3 51	12 51
Elevacion - Estribos	2	4 20	0 35	1 58	>	·4 65	12 31
	4	0 75 1 05	0 35 0 35	0 12 0 30	>	0 13 0 44	5 22
Estribos—Refuerzos	2	$\frac{4.20+3.80}{2}$	0 ვი	1 70	,	4 08	
	2	3.80+4.20	0 16	1 30	,	1 66	34 42
Muros de ala	4	3 00	0 40	$\frac{0.34+2.00}{2}$	,	5 62	
Dado Refuerzos	4 4	0 40 0 78	0 50 0 16	0 34 0 40	•	0 27 0 20	
	4	0 78 0 79	0 16 0 16	0 80 1 20	>	0 40	
	4	0 65	0 32	1 60	•	1 33	
Capa sobre estribos. Por deducir	4	0 60	0 35	0 15	,	8 43 0 13	8 30
Total	_	_		_	m³		42 72
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamiento dado	4	3 60 0 75	0 34	0 10		0 49	
	4	0 65	0 38 0 30	0 10 0 08	,	0 11 0 06	
Estribos	4	0 65	0 30	0 05	>	0 01	
Estribus	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 10 0 08	,	0 08 0 04	
•••	4	0 35	0 35	0 05	•	0 01	0 80
Capa sobre estribos	4	0 60	0 35	4 15	>	0 13	0 13
Total	-	-		_	m³	-	0 93
IV—Revoques				,			
Estribos	2	4 20 0 75	••	1 58 0 12	m²	13 27 0 36	
<b>&gt;</b>	4	0 45 0 60	••	0 30 0 15		0 54 0 36	
<b>&gt;</b>	4	0 35	••	0 15	>	0 21	14 74

	las inles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	3 25	••	2.00+0.34	m²	15 21	14 74
Dados	4	0 70 0 40	••	0 34 0 34	•	0 95 0 54	16 70
Total		-	_	-	m³	_	31 44
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas transversales longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 2 00	0 30 0 20 0 30	0 12 0 30 0 30		0 194 0 185 0 360	0 739
Total		_	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 <b>02</b> 5 0 06			40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos, comprendidas las barras T	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06			5 59 2 01	7 60
Total	-	<b></b> .	_	_	kg.	-	52 42
Alcantarilla de bóveda				:			
Luz i <sup>m</sup> oo, Hectómetro 30,30							
I — Escavacion para cimientos y cauce		-					
Estribos	2 4	5 41 0 75	0 <b>9</b> 5 0 55	1 35 1 35		13 88 2 23	16 11
Muros ala	4	3 28	1.25+0.65	1 35	,	16 83	
Refuerzos	4	0 70 1 50	0 08 0 16	1 35 1 35	,	0 30 1 30	
<b>y</b>	4	0.70+0.55	0 16	1 35	•	0 54	
n	4	$\frac{1.60+0.55}{2}$	0 08	0 35	,	0 25	19 22
Cauce	•••	4 41 90 00	0 80 1 <b>0</b> 0			1 51 31 50	33 01
Total	-	_		_	m <sup>8</sup>	_	68 34

	กโลร	I	DIMENSIONE	s	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos (Estribos)	2 4	5 41 0 75	0 95 0 55	0 90 0 90	m³	9 25 1 49	10 74
Muros de ala	4	3 28	1.25+0.65	0 90	>	11 22	
refuerzos	4	0 70 1 50	0 08 0 16	0 90	3	0 20 0 36	
	4	$\frac{0.70+0.55}{2}$	0 16	0 90	4	0 36	
	4	0.60+0.55	0 08	0 90	>	0 17	12 8
Estribos (elevacion)	2	4 01	0 75	1 45		8 72	8 75
Timpanos	2	4 01	1 25	$\frac{0.90+0.65}{2}$	2	7 77	
Por deducir		4 01	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90		5 09	2 68
Muros cabeza	2 2	3 60	0 65	2 47	,	11 56	
Por deducir		0 65	π 1 00	1 45	>	1 88	
	2	0 65	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90	2	0 83	8 88
Muros de ala (elevacion).	4	$2.73\frac{1}{2}\left(\frac{1.00+0}{2}\right)$	$\frac{45}{2.46+0.4}$	$\frac{8+0.42}{2}$ × 0.70)	*	11 26	
Dado	4	$0.50\frac{1}{2}\left(\frac{0.48+0}{2}\right)$	$\times 0.70 + \frac{0.4}{}$	$\frac{5+0.42}{2} \times 0.70$		0 62	
Refuerzos	4 4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 50 0 50 0 50 0 35 0.35+0.20	0 08 0 08 0 16 0 16 0 16 0 24	0 80 1 00 1 20 1 45 1 75 2 00	2 2 2 2 2 2	0 09 0 11 0 38 0 46 0 56 0 67	
m . 1	4	2	0 24	2 20	3	0 58	14 73
Total  III—Albañileria de ladrillo en mezola hi dráulica.		_		-	mª	-	58 53
Coronamientos	4 4	3 75 0 70 0 55	0 35 0 35 0 32	0 10 0 10 0 08	m³	0 53 0 08 0 05	
" del frente	4	0 55	0 32	0 04	2	0 01	
	2	3 60	0 25	0 20	,	0 36	1 03
Capa sobre la bóveda	••	4 01	2 40	0 05	>	0 48	0 48
Total	-	-	_	- 1	m³		1 51

	88		DI	MENSI	ONE	ES		METRICA	CAI	T	IDAL	ES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUNKRO de las partes igunles	Largo		Espeso	or	Altur	a .	UNIDAD MET	Parciales		TOTALES	
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.												
Bóveda ····		l .		$\frac{\pi}{2} \times 0$		0	90	m³	6	82		
Por deducir		5	36	$\frac{\pi}{2} \times 0$	50	0	<b>5</b> 0	,	2	<u>10</u>	4	72
Total	-	_				_		m³	-		4	72
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.												
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	82	••		0	82	m³	2	11		
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}\times 0$	50	••		, 0	50	>	0	79	1	32
Total	-	_		_		_		m³	-		1	32
VI—Revoque												
Estribos	2	5	31			1 2.15+0	45	m³	15			
Muros de ala	4	1	50	••		2			17			
Dado	4		50 38	••			35 <b>3</b> 5	5	ŏ		33	<b>7</b> 8
Intrados		5	36			π ×0	<b>5</b> 0	•	8	42	8	42
Muros de cabeza (superiormente)	2	3	60			0	45		3	24	3	24
•		2 05+1				_	10		6	72		
Frente Por deducir	2	2	 00				10	1 1	2			
Por deducir	2	-				_	82	1 1	2	11	2	41
Total		_		_		_		m³	_		47	85
Alcantarilla de bóveda												
Luz 2.00-Hectometro 35.13												
I — Escavacion para cimientos y cauce												
Estribos	2 4	5 1	69 00		00 40		00 00	m³	11	1	12	98

	las ales	Г	IMENSIONE	s	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDIGACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
Muros ala	4	4 20	1.04+0.52	1 00	m³	13 10	
Refuerzos	4	1 05	0 08	1 00	>	0 34	
66	4	1 40 0 70	0 16 0 24	1 00 1 00	,	0 90	15 01
Muros curvos	1	Arc 80°×12.16	0 52	1 00	8	8 83	8 83
(Poraproximacion) cauce	1	35 00	$\frac{5\ 00}{2}$	0 30	>	26 35	
	1	14 00	$\frac{3\ 50}{2}$	0 30	•	7 35	•
		•	"	••	•	20 00	53 60
Total	_	_		_	m³	_	90 42
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.				,			
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	5 69 1 00	1 00 0 40	0 90 0 90	m <sup>s</sup>	10 24 1 44	11 68
· Muros ala	4	4 20	$\frac{1.04+0.52}{2}$	.0 90		11 79	
" Refuerzos	4	1 05	0 08	0 90	>	0 31	
Cimientos—Muros ala— Refuerzos Idem idem	·· 4	1 40 0 70	0 16 0 24	0 90 0 90	<b>3</b>	0 81 0 60	13 51
Idem Muros curvos	1	Arc 80°×12.16	0 52	0 90	•	7 95	7 95
Elevacion—Estribos	2	3 89	0 80	1 10	,	6 85	6 85
Timpanos	2	3 89	1 80	$\frac{1.00+1.50}{2}$	•	17 51	
Por deducir	1	3 89	$\frac{\pi}{2} \times 145$	1 45	•	12 84	4 67
Muros cabeza	2 2	4 40 2 00	0 80 0 80	2 75 1 10		19 36 3 52	
" " " " " " " " " " " " " " " " " " "	2	0 80	$\frac{\pi}{2}$ 1 45	1 45	•	5 28	10 56
Dados	4	0.65 - (0.40+0	$\frac{2}{1.32} \times 0.40 + 0.3$	2×0.40 )	•	0 35	
Muros ala	4	$3.60\frac{1}{2}\left(\frac{0.84+0}{2}\right)$		$(2+0.40\times0.40)$	•	12 52	
" Refuerzos	4	0 35	0 08	0 60	•	0 07 0 10	
6 6	444	0 35 0 35 0 35	0 08 0 08 0 16	0 85 t 05 1 30		0 12 0 29	
•							

.

	las	DIM	ENSIONES		MICA	CANT	IDADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros, refuerzos	4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 35 0 37 0 38	0 16 0 16 0 16 0 24 0 24	1 52 1 75 2 00 2 20 2 45	>	0 34 0 39 0 45 0 78 0 89	16 3
Muro curvo  Total	1 _	Arc. 80°×12.16	0 <b>32</b> —	0 <b>4</b> 0 	m <sup>s</sup>	2 17	73 6
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	4 25 0 70 0 55 0 55	0 36 0 36 0 32 0 32	0 10 0 10 0 08 0 04	>	0 61 0 10 0 06 0 01	
" Muro curvo	1 7	Arc. 80°×12.16	L	0 10	•	0 61	1 :
" Del frente	2	4 40	0 32	0 20	•	0 56	0 :
Capa sobre la bóved	1	3 89	3 70	0 05	,	0 72	0 '
Total	-	-	_	_	m³	_	2
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda	••	5 57	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	m³	18 39	
Por deducir		5 57	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 00	1 00		8 74	9
Total	-	_	-	-	m³		9
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32		1 32	m²	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00		1 00	5	3 14	2
Total	_	l _	_	_	m³		2

	las	DIM	ENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos	2 4	5 50 3 60	 	$ \begin{array}{c c} 1 & 10 \\ 2.75 + 0.40 \\ \hline  & 2 \end{array} $	m³	12 10 22 68	
Dados	4 3 1	0 60 0 32 Arc. 80°×12 00	••	0 40 0 40 0 40	> >	0 96 0 38 6 70	42 82
Intrados		5 57	••	π× 1 00	•	17 49	17 49
Muro cabeza	2	4 40	••	0 60	,	5 28	5 28
Frentes	2	$\frac{3.25+2.20}{2}$	••	2 75	•	14 99	
Por deducir	2	2 00	••	1 10	•	4 40	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 32	••	1 32	3	5 47	5 12
Total	-	. —	_	-	m²	_	70 71
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00—Hectómetro 49.70							
I—Bscavacion para cimientos y cauce							
Estribos	· 2	10 26 0 95	1 00 0 36	1 90 1 90	m <sup>8</sup>	38 99 2 60	41 59
Muros de ala	4	2 90	1.10+0.70 2	1 90	>	19 84	
Refuerzos	4	0 55 1 05 1 05	0 70 0 08 0 16	1 90 1 90 1 90	2	2 93 0 64 1 28	24 69
Muros eurvos	1 1 1 1	arc. 55°56′ ×2 arc. 20°57′ ×1 arc. 37°57′ ×1 arc. 25° 3′ ×	$1.00 \times 0.65$ $0.00 \times 0.65$	1 90 1 90 1 90 1 90		28 94 4 97 8 18 3 74	45 83
Cauce		100 00	2 00	0 90	,	180 00	180 00
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>	-	292 11
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.			•				
Cimientos (Estribos)	2 4	10 26 0 95	1 00 0 36	0 90 0 90		18 47 1 23	19 70

	las	Г	IMENSIONE	S	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALBE
			1101070				
Cimientos Muros ala	4	2 90	$\frac{1.10+0.70}{2}$	0 90	m³	9 40	
" Refuerzos	·4	0 55 1 05	0 70 0 08	0 90 0 90	,	1 39 0 30	
tterder zos	4	1 05	0 16	0 90	*	0 60	11 69
Cimientos Muros curvos	1	arc. 55° 56'	₹24.00×0.65			13 71	
	1	arc. 20 57' >	$\langle 11.00 \times 0.65 \rangle \langle 10.00 \times 0.65 \rangle$	0 90 0 90	,	2 35 3 87	
	i		6.92×0.65	0 90	>	1 76	21 69
Elevacion (estribos)	2	8 56	0 80	1 30		17 80	17 80
Timpanos	2	8 56	1 80	$\frac{1.45+1.05}{2}$	,	38 52	
Por deducir	1	8 56	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	>	28 25	10 27
Muros de cabeza	2	4 32	0 80	2 95	•	20 39	
Por deducir	2	0 80	2 00	1 30	>	4 16	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	>	5 28	10 <b>9</b> 5
Muros de ala	4	$3.00 \stackrel{1}{\circ} \left( \frac{0.90+0}{9} \right)$	$\frac{32}{2.90} + \frac{0.50}{0.50}$	$\frac{0+0.32}{2} \times 1.00$	*	13 07	
Dado	4		$\left  \frac{1}{2} (0.50 + 0.32) \right $		,	0 82	
Refuerzos	4	0 35	0 08	1 50	•	0 17	
	4	0 35 0 35	0 08 0 08	1 70 1 95	*	0 19	
"	4	0 35	0 16	2 20	>	0 49	
	4	0 35	0 16	2 45		0 55	16 11
	4	0 35	0 16	2 70	•	0 60	10 11
Muros curvos	1	1	$\times$ 24 00 ( $\frac{0.45^{-}}{}$	~	>	6 31	
	1	arc. 20° 57'	$\times$ 11.00 ( $\frac{0.45^{-}}{}$	$\frac{+0.32}{2}$ ) 0.70	>	1 08	
a	1	arc. 37° 57'	$\times$ 10.00 ( $\frac{0.45}{}$	$\frac{+0.32}{2}$ ) 0.70	•	1 78	
	1	arc. 25° 3'	$\times$ 6.92 ( $\frac{0.45}{}$	$\frac{+0.32}{2}$ ) 0.70	•	0 82	9 99
Total	-	_	_`	_	m³	-	118 20
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				•			
Coronamientos	4	3 60	0 35	0 10	m <sup>8</sup>	0 50	
Coronamiento, dado	4	0 50 0 45	0 35 0 32	0 10 0 08		0 07	
,, ,,,,	4	0 45	0 32	0 04	>	0 01	0 63
			, , , ,	3			

ļ

	lo.s nles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Del frente	2	4 32 8 56	<b>!</b>	1	1 !	0 43	0 63 0 43 1 63
Capa sobre la bóveda Total	-		_	_	m <sup>8</sup>	-	2 69
IV—Albañileria de la- drillo en mezela hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda	••	10 16	$\left \frac{\pi}{2}\times 1\right $ 45	1 45	m³	33 54	
Por deducir		10 16	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 00	1 00	1	15 95	17 59
Total	-	-	_	_	m <sup>8</sup>	_	17 59
<ul> <li>V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas.</li> </ul>							
Frente	2	$\left \frac{\pi}{2}\right  \times 1 32$	••	1 32	m3	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1 00$	••	1 00	>	3 14	2 33
Total	-	_	_	_	m²	-	2 33
VI—Revoque							
Estribos	2	10 08	••	1 30 3.10+1,00		26 21	
Muros de ala	4	3 10	••	2	*	25 42 1 80	
Dado	4	0 45 0 36	::	1 00 0 30	,	0 43	53 86
Intrados		10 16	••	π×1 00	>	31 90	31 90
Muros cabeza (superior- mente)	2	4 32		0 55	»	4 75	4 75
Frente	2	$\frac{3.25+2.10}{2}$		2 90		15 52	
Por deducir	2	2 00	ľ	1 30	•	<b>5 2</b> 0	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 32		1 32		5 47	4 85
Lateral—Muros curvos Superior	} 1	arc. 55° 5	66′ ×24.00	$\left\{\begin{array}{cc} 0.72 \\ 0.32 \end{array}\right.$		16 87 7 50	24 37
Lateral " " Superior "	} 1	arc. 20° 5	7' ×11.00			2 90 1 29	4 19
Lateral ". ". Superior "	} 1	arc. 37° 5	57′ <b>×</b> 10.00			4 77 2 12	6 89
Lateral " Superior "	} 1	arc. 25°	3' × 6 92	0 72 0 32	•	2 18 0 97	3 15
Total		_	_	_	m³	_	133 96

Alcantarilla de bóveda  Luz Imoo Hectómetro 51.80  1 — Escavacion para cimientos y cauce  Estribos		las ales	· 1	DIM	ENSIONES	3	KETRICA	CANT	IDADES
Luz Imoo Hectómetro 51.80  1 — Elscavacion para cimientos y cauce  Estribos	INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo		Espesor	Altura		Parciales	TOTALES
1 - Escavacion para cimientos y cauce     2									
Cimientos y cauce   Estribos   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce   Cauce	Luz 1 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 51.80								
Refuerzos       4       1 00       0 15       2 50       1 50       61 6         Muros de ala       4       1 40       1.15+0.95       2 50       2 50       1 4 70         """"""""""""""""""""""""""""""""""""	l — Escavacion para cimientos y cauce								
Muros curvos 4 0 25		2 4			0 15	2 50 2 50	m³ >		61 60
""""""""""""""""""""""""""""""""""""	Muros de ala	4	1	<b>4</b> 0	2	2 50	>	14 70	
Muros curvos       4       0 50       0 80       2 50       3       4 00       20 7         Muros curvos       4       arc 80°×4 30       0 70       2 50       3       42 02       42 0         Cauce       1       11 82       0 80       1 50       3       14 18          2       0 25       1 30+140       1 50       4 47          2       0 50       1 40       1 50       2 10          2       arc 80°×4 30       1 65       1 50       2 10          1       75 00       0 95       0 60       3       6 84          1       75 00       1 85+240       1 50       239 06       297 3          1       4       1 40       1.50+240       239 06       297 3          1       75 00       1.85+240       1 50       239 06       297 3          1       4       1 40       1.15+0.95       0 90       5 29          8       1 40       1.15+0.95       0 90       5 29          4       0 50       0 80       0 90       1 44       7 4	« ···	4	0	<b>2</b> 5		2 50		2 06	
Cauce		4	0	<b>5</b> 0	_	2 50	•	4 00	20 76
1 42 0.80+1.30	Muros curvos	4	arc 80°×4	30	0 70	2 50	3	42 02	42 02
1	Cauce	1	11	82		1 50	>	14 18	
" (curvo)		2	1	42	$\frac{0.80+1.30}{2}$	1 50	>	4 47	
" (curvo)		2	0	25	1.30+1.40	1 50		1 01	
" (triángulo)       4 arc. 80°×4 30       0 95 1.85+2.40       0 60 2 2       30 06 2 2       239 06 297 3       2297 3         Total       —       —       —       —       —       —       421 7         II—Albañileria de ladrillos mezcla ordinaria.       2       12 02 1 00 0 90 m³ 21 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0 54       22 1 64 0			arc. 80°×4	50 30					
" (recto)       1       75 00 $\frac{1.85 + 2.40}{2}$ 1 50       239 06       297 3         Total       —       —       —       —       —       421 7         III—Albañileria de ladrillos mezcla ordinaria.         Cimientos (estribos)       2       12 02       1 00       0 90       m²       21 64       0 54       22 1         Muros de ala       4       1 40 $\frac{1.15 + 0.95}{2}$ 0 90       5 29       0 54       22 1         """       4       0 25 $\frac{0.85 + 0.80}{2}$ 0 90       0 74       0 74         """       4       0 50       0 80       0 90       1 44       7 4         Muros curvos       4       10 22       0 80       1 60       26 16       26 16         Tímpanos       2       10 22       1 30 $\frac{0.55 + 0.90}{2}$ 1 9 25		1 3	l .			0_60	,		
Total — — — — — — — — — — — — — — — — —		1 1	1				•	239 06	<b>297</b> 38
drillos mezcla ordinaria.       2       12 02 1 00 0 15 0 90 74 0 54 0 54 0 54 0 54 0 54 0 54 0 54	Total	_	_		_	· _	m³	_	421 76
Muros de ala	drillos mezcla ordi-								
Muros curvos		2 4							22 18
4       0 25       0.85 + 0.80 / 2 = 0.80 + 0.80       0 90 / 1 44 / 7 4         Muros curvos       4       0 50 / 2 = 0.80 + 0.80       0 90 / 1 44 / 7 4         Muros curvos       2       10 22 / 1 30 / 2 = 0.80 + 0.80       1 60 / 2 = 0.80 + 0.80       1 60 / 2 = 0.80 + 0.80         Tímpanos       2       10 22 / 1 30 / 2 = 0.80 + 0.90 / 2 = 0.80       1 60 / 2 = 0.80 + 0.80       1 90 / 2 = 0.80	Muros de ala	4	1	40	1.15+0.95	0 90		5 29	
Muros curvos					0.85 <sup>2</sup> 0.85				
Muros curvos	6. 66	4	ľ		0.80				7 47
Elevacion—Estribos 2 10 22 0 80 1 60 26 1 Tímpanos 2 10 22 1 30 0.55 + 0.90 3 19 25	Muros curvos	1 1	1				,		15 13
Tímpanos		1 1							26 16
11mpanos 2 10 22 1 30 1 19 23									
Por deducir 1 10 22 $\frac{\pi}{2} \times 0.90$ 0 90 3 13 00 6 2	•				N N	2		i	6 26

	nies nies	·	D	IMENS	ONE	S		PICA	CA	NTI	DAD	ES
INDICACION DE LAS OBRAS	Nunka de las partes iguales	Largo		Espes	or	Altı	ıra	UNIDAD METRICA	Parciales		TOTALES	
Muros cabeza	2	2 90	,	0	80	2	65	m <sup>8</sup>	12	06		
Por deducir	2	1 00	- 1		80		50		2	40		
	2	0 80		$_{2}^{\pi}\times0$	90	1	90	•	_2	03	7	63
Muros de ala	4	1.73 2 (0.85	+0. 2	$\frac{32}{2}$ × 2.65	+06	<del>0+0.32</del> >	(1. <b>5</b> 0)	•	7	75		
Dado	4	0 45		$\frac{0.60+}{.2}$	0.32	1	<b>5</b> 0	,	1	24	•	
Refuerzos	4	0 35 0 35		0	10 10		60	>		22		
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 35	•	0	10	2	85 10		j . 0	26 29		
•	4	0 35			10	2	35	•	-0	33	10	09
Muros curvos	4	Arc 800× 4	.30	2	100	0	<b>9</b> 0	•	8	86	8	86
Total	-	_		_		: -		m³	-	- '	103	78
lli—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica												
Coronamientos Dados	4 4 4	2 07 0 50 0 35	)	0	34 34 25	0	.10. 10 08	m³	0	28 07	٠,	
>	4	0 35			25 25	1	05	,	1	03	٠,	39
Coronamiento del frente.	2	2 90	,	0	32	0	3 15	,	0			28
Capa (sobre la bóveda)	1	10 22		_	80		05	,		<u></u> 43		43
Total	_			_				m <sup>8</sup>	-	_	2	10
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.										•		
Bóveda•		11 90	)	$\frac{\pi}{2} \times 0$	90	0	90	m³	15	13		
Por deducir		11 90	)	$\frac{\pi}{2} \times 0$	<b>5</b> 0	0	50	>	4	67	10	46
Total		-		_		_	,	ms	ŀ -	-· ˈ	10	46
V-Revoque hidráuli- para la toma de las juntas.				<b>:</b>			•			•		
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	2	• •		0	82	m²	2	11		
Por deducir	1 1	$\frac{2}{\pi} \times 0$ 50				o	50	*	0	78	1	33
Total		_				_	•	m²	· _	-	1	33

VI		las inles	DIM	ENSIONES		METRICA	CANT	DADES
Estribos	INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de partes ign	Largo	Espesor	Altura		Parciales	TOTALES
Muros ala       4       180        150        1080           4       180        1150        4 14         Dado        4       045        150        270           4       045        150        270           1190        700         1080	VI-Revoque							
Note	Estribos	2	11 82		1 60	m³	37,82	37 82
Dado		4	1 80				10 80	
Total			i	••		>	4 14	
Muros de cabeza superiormente   2   2   90     0   50     18   59   50   50   50   50   50   50   50	Dado	_		• •	-	1		
Intrados		1	0.32 + 0.22				' ' '	18 59
Muros de cabeza superiormente       2       2 90        0 50       > 2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90       2 90	Intrados	١	_		<b>∞</b> ×0.50		18 88	18 68
Frente	Muros de cabeza supe-	l	_					
Prefette	_	2		••	0 50	,	2 90	2 90
Muros curvos	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	1	2	••				
Muros curvos		į.		••				
Total  Nota—El radio 4m30 es la media de todos los radios medios.  Alcantarilla de bóveda  Luz 2moo. Hectómetro 56,93  I — Escavacion para cimientos y cauce  Estribos		ļ .	- 1	•••	0 82		2 11	2 75
Nota—El radio 4m30 es la media de todos los radios medios.  Alcantarilla de bóveda  Luz 2moo. Hectómetro 56,93  I — Escavacion para cimientos y cauce  Estribos	Muros curvos "superiormente.							29 78
dia de todos tos radios medios.  Alcantarilla de béveda  Luz 2moo. Hectómetro 56,93  I — Escavacion para cimientos y cauce  Estribos	Total	-		_	-	ın³	_	110 52
Luz 2moo. Hectómetro 56,93   I - Escavación para cimientos y cauce   Estribos	dia de todos los radios me-			,				<del></del>
I — Escavacion para cimientos y cauce  Estribos								
Cimientos y cauce       2       5 50       1 20       0 90       m³       11 88       0 72       12 60         Muros ala       4       3 45       1.30+0.65       0 90       12 11       12 11       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       14 0       <	Luz 2moo. Hectometro 56,93							
Estribos 2 5 50 1 20 0 90 ms 0 72 12 60  Muros ala 4 3 45 1.30+0.65 0 90 12 11  Refuerzos 4 0 60 0 65 0 90 11 11 14 62  Muros rectos 2 4 50 0 65 0 90 11 11 14 62  Muros dado 2 arc.68*×12.16 0 65 0 90 16 88 22 15  Muros dado 2 arc.68*×9.00 6.35+6.07 0 75 99 48  "" 2 68 00 6.35+6.07 0 75 633 42 732 90	I — Escavacion para cimientos y cauce							
Muros ala       4       3 45       1.30+0.65       0 90       12 11         Refuerzos       4       0 60       0 65       0 90       1 40         Refuerzos       4       3.12+3.05       0 10       0 90       1 11       14 62         Muros rectos       2       4 50       0 65       0 90       5 27       16 88       22 15         Muros dado       2       arc.68e×12.16       0 65       0 90       16 88       22 15         Muros dado       2       0 65       0 65       0 90       0 76       0 76         (Rádio medio)—Cauce       2       arc.68e× 9.00       6.35+6.07       0 75       99 48         ""       2       68 00       6.35+6.07       0 75       633 42       732 90	Estribos				0 90	m <sup>8</sup>	11 88	
Refuerzos		4	0 80		0 90	>	0 72	12 60
Refuerzos       4       0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		4	1 1		0 90	•	12 11	
Muros rectos	*******	1				•		
(Rádio medio) — Muros curvos       2       arc.68e×12.16       0 65       0 90        16 88       22 15         Muros dado       2       0 65       0 65       0 90        0 76       0 76         (Rádio medio)—Cauce       2       arc.68e× 9.00       6.35+6.07       0 75        99 48           2       68 00       6.35+6.07       0 75        633 42       732 90	Keiterzos	4		. 0 10	0 90	>	1 11	14 62
Muros dado	(Rádio medio) — Muros	1					5 27	
(Rádio medio)—Cauce 2 $arc.680 \times 9.00$ $\frac{6.35+6.07}{2}$ 0 75 , $\frac{99 \ 48}{633 \ 42}$ $\frac{633 \ 42}{732 \ 90}$		2	arc.680×12.16	0 65	0 90	•	16 88	<b>22</b> 15
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	Muros dado	2	0 65	0 65	0 90	•	0 76	0 76
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	(Rádio medio)—Cauce	2	arc.680× 9.00	$\frac{6.35+6.07}{9}$	0 75	,	99 48	
Total   -   m <sup>3</sup>   -   783 03		2	68 00	$\frac{6.35+6.07}{2}$	0 75	,	1 1	732 90
	Total	-	_		_	m <sup>8</sup>	_,	783 03

.

INDICACION DE LAS OBRAS  II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.  Cimientos—Estribos	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	D METRICA	es	
drillo en mezcla or- dinaria.				Aitura	LXIDAD	Parciales	TOTALES
Cimientos—Estribos							
	2 4	5 50 0 80	1 20 0 25	0 80 0 80	m <sup>s</sup>	10 56 0 64	11 20
" Muros de ala	4	<b>3 4</b> 5.	1.30+0.65	0 80	2	10 76	
	4	0 60	0 65	Q 80	,	1 24	
" Refuerzos	4	$\frac{3.12+3.05}{2}$	0 10	0 80	•	n 99	12 99
" Muros rectos	2	4 50	0 65	0 80	,	4 68	4 68
" Muros curvos	2 2	arc. 68°×12	0' 65 0' 65	0 80 0 80	>	15 01 0 68	15 69
Elevacion —Estribos	2	4 00	1 00	1 30		10 40	10 40
Гі́mpa <b>nos</b>	2	4 00	2 00	1.50 + 0.90		19 20	
Por deducir		4 00	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	2 1 50	,	14 13	5 07
Muros cabeza,	2	4 50	0 70	2 98	,	18 77	
Por deducir	2	0 70	2 00	1 30	,	3 64	
ti	2	,0 70	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	1 50	,	4 95	10 18
Muros ala (elevacion)	4	$3.45\frac{1}{2}\left(\frac{1.15+0}{2}\right)$		$\frac{5+0.42}{2} \times 0.75$	•	18 28	
Dado	4	0 65	$\frac{0.45+0.42}{2}$	0 75	,	0 85	
Refuerzos	4	0 90 1 10	0 10 0 10	1 30 1 90	,	0 47 0 84	
	4	0.50 + 0.53	0 10	2 60	,	0 54	20 98
Muros rectos	2	4 50	0.45 + 0.32	0 75	,	2 60	
curvos		arc.68°×12.16	0.45 + 0.32	0 75	,	8 33	
. dado	2	0 32	0.45 + 0.32	0 75	,	0 18	11 11
Total		_	<u>2</u>	-	m <sup>s</sup>	<u>, —</u>	102 30
lll—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4	4 29	0 35	. 0 10	m³	0 60	
<b>4</b> 1	4	0 65 0 55	0 35 0 32	0 10 0 08		0 09	
	4	0 55	0 32	0 05		0 01	0 76

	nles	٠.	DI	MENSION	ES		RICA	CANT	IDA
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes igunles	Large	,	Espesor	Altura		UNIDAD METRICA	Parciales	
Coronamiento del frente	2	4	<b>5</b> 0	0 33	0	20	m³	0 59	
Capa sobre la bóveda	1	4	00	4 20	0	05	>	0 84	
Total		_		-	_	٠	m³	<u>-</u>	
IVAlbañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda									
Bóveda		5	<b>5</b> 0	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	1	50	m <sup>s</sup>	19 43	
Por deducir	• •	. 5	<b>5</b> 0	$\frac{\pi}{2} \times 1 \ \omega$	1	00		8 63	_1
Total	_	_		_	_		m³	_	1
V — Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas).									
Frente		$\frac{\pi}{2} \times 1$			1	3 <b>2</b>	m³	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	00	••	1	00	3	3 14	_
Total	_	_			-		m²	-	
VI-Revoque									
Estribos	2	5	42	••		30	m²	14 09	
Muros de ala	4	i	<b>9</b> 0	••	$\frac{3.05+0}{2}$	_	>	29 80	
	4	1	60	••	0		•	1 85	
•••••	2	0	35	• •		5	*	0 26	4
Intrados	• •	5	50		π×1	00	>	17 27	1
Muros cabeza (superior mente)	2	4	50		0	45		4 05	
Frente	2	3.40 + 2	<b>.0</b> 0		2	95	,	15 93	
Por deducir	2	2	00	·		30		5 20	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	1 _	32		i	32	>	5 47	
Muros rectos (lateral				. :				2.00	
mente )	2 2	4	50 50		0	77 32		6 93 2 88	

	los nes	I	IMENSION	NES	METRICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	numeno de lus partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Mnros curvos (lateralmente) Idem (superiormente)  Total Alcantarilla	20 22 22 22 -	arc. 68°  1 00  0.65+0.32  2  0 32		0 77 0 32 0 75 0 75 0 32	,	22 22 9 24 1 50 0 73 0 20	43 70 116 28
ablerta Luz 1 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 58,88 I—Escavacion para cimientos y cauce				·			
Estribos y muros de pro- longacion	2 2 2	11 40 9 40 7 10	0 55 0 30 0 16	1 60 1 60 1 60	m <sup>8</sup>	20 06 9 02 3 64	32 72
Cauce curvos	1 2	11 20 arc.70°×6.55	) Z	0 60 0 60		5 38 12 97	
" rectos Total	2	. 28 00	1.00+1.70	0 60	m³	45 36	63 71 96 43
II-Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.					•••		
Cimientos — Estribos y muros de prolongacion Idem esceso—por deducir	2	11 40 11 40	0 55 0 10	1 50 0 60	*	18 81 1 37	17 44
Refuerzos	2 2	9 40 7 10	0 30 0 16	1.50 1.50	,	8 46 3 41	11 87
Elevacion estribos	2 4 4	4 20 0 75 1 05	0 35 0 35 0 35 0 35	$\begin{array}{c c}  & 1 & 92 \\  & 0 & 12 \\  & 0 & 40 \\  & 0 & 34 + 2.44 \end{array}$	•	5 64 0 13 0 59 6 13	6 36
Muros prolongacion  dado.  Refuerzos	4 4 2 2	3 15 0 35 0 57 0 58 6 90 5 40	0 35 0 35 0 30 0 30 0 46 0 30	0 34 0 75 1 15 1 54 0 50	, ,	0 17 0 51 0 80 9 78 1 62	
Capa sobre estribos. Por deducir		0 60	0 35	0 15	m <sup>8</sup>	19 01 0 13	18 88 54 55

	ins , jes	Di	MENSION	ES	KÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	. Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4	3 79 0 40 0 35	0 45 0 45 0 35	0 12	m <sup>8</sup>	0 68 0 09 0 02	
	4	0 35	0 35	0 05	>	0 01	
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 05 0 05	.,	0 10 0 02 0 01	0 93
Capa sobre estribos	4	0 60		0 15		0 14	0 14
Total	_	<b>'</b> —	_	_	m³	_	1 07
IV-Revoques							
Estribos	2 4 4	4 20 0 75 0 45	••	2 52 0 12 0 40	m³	21 17 0 36 0 72	
	4	0 60		0 25	,	0 60	22 85
Muros prolongacion	4	3 15	`	$\frac{3.04+0.94}{2}$	•	25 07	
Dado	4	0 35		0 94	>	1 32	
••	4	0 35		$\frac{0.94+0.34}{2}$	•	0 90	
	4	0 34		$\frac{0.35}{2}$	•	0 24	27 53
Total		_	_	-	m²	-	50 38
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales transverseles	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30	0 30	m <sup>8</sup>	0 194 0 360 0 185	
Total	_	_	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06		kg.	40 79 4 03	44 82
comprendido las bar ras T	4	0 80 0 06			1 3	5 59 2 01	7 60
' Total	-	_	<u> </u>		kg.	_	52 42

	de ias igunles	Γ	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1 <sup>m</sup> 50 Hectómetro 103,06				-			
I — Escavacion para cimiento y cauce							
Estribos	1 1	6 55 6 55		2 10 1 00	m³	13 76 6 55	20 31
Muros de prolongacion Refuerzos	2 2 2 2	2 85 0 70 0 70 0 70	0 16	2 10 2 10 2 10 2 10	•	6 22 0 47 0 94 1 41	9 04
(Rádio medio) — Muro curvo	1	arc.35037'	<17.16×0 52	2 10	,	11 65	11 65
Muros de prolongacion Refuerzos	2 2 2 2	2 85 0 70 0 70 0 70	0 16 0 32	1 00 1 00 1 00 1 00	»	2 96 0 22 0 45 0 67	4 30
(Rádio medio) — Muros curvos	1	arc. 31049')	≺19.16×0.52	1 00	•	5 53	
Dado	1	0 50	0 52	2 10	•	0 55	6 08
(Rádio medio) — Muros curvos	1 1 1	4 00		1 00 1 00 1 10		1 96 2 08 0 72	4 76
Cauce	1	30 00	5 00	1 10		165 -00	165 00
Total	_		_	-	m³	_	221 14
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.						]	
Estribos	2	6 55	1 00	0 90	m³	11 79	11 79
Muros prolongacion Refuerzos	4 4 4 4	2 85 0 70 0 70 0 70	0 52 0 16 0 32 0 48	0 90 0 90 0 90	>	5 34 0 40 0 72 1 21	7 67
Rádio medio—Cnrvos	1 1 1	arc.35037') arc.31049') 0 50	<17.16×0.52 <19.16×0.52 0 52	0 90 0 90 0 90	> >	4 99 4 98 0 23	10 20

• •	ales ples		DIMENSION	ES	FRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
: 					.	,	
(Radio medio) curvos		1	<b>&lt; 2.84</b> ×0.52 ∣		1 1	1 77	
Recto	1		0 52	0 90	>	1 87	3 64
Estribos, elevacion	2	4 86	0 80	1 30	1 1	10 11	10 11
Timpanos	2	4 86		$\frac{1.20+0.85}{2}$	•	15 44	
Por deducir	••	4 86	$\frac{\pi}{2} \times 1 \ 20$	1 20	•	10 99	4 45
Muros de cabeza	2		1	2 63		13 04	
Por deducir	2	l		1 30	1 1	3 12	
************	2		2	1 20 2.60+1.10	,	$\frac{3 62}{}$	6 30
Muros prolongacion	4	1	0 32	2	•	5 45	
Dado Refuerzos	4	0 50 0 35	0 32 0 16	1 10 1 12	3	070	
	4 4	0 35 0 35	0 16 0 32	1 38 1 57	•	0 31	
	4	0 35	O 32	1 85	<b>&gt;</b> .	0 83	
	4	0 35 0 35	0 48 0 48	2 05 2 30	3	1 37 1 55	11 16
Rádio medio-Muros cur-							
V08	1 1	arc.31049'>	$\langle 19.16 \times 0.32 \\ \langle 17.16 \times 0.32 \rangle$	0 80	•	2 72	
		1	$\langle 2.84 \times 0.32 \rangle$	0 80 0 80	,	2 72	
· rectos · · · · · · ·	1	4 00	0 32			0 97	
Dado	î	0 33	0 32	0 80 0 80	>	1 02 0 08	7 51
Total	_	_	_	-	m³	_	72 83
III—Albañileria de Ia- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento	4	2 75	0 34	0 10	m <sup>8</sup>	0 37	
	4	0 55 0 45	0 34 0 32	0 10 0 08	>	0 07 0 05	
	4	0 45	0 32	0 04	,	0 01	0 50
(Del frente)	2	3 10	0 32	0 15	>	0 30	0 30
Capa sobre la bóveda		· 4 86	3 20	0 05		0 78	0 78
Total	_	_		l	m³		1 58

	-				,	-	<del>,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,</del>
	in less	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	8 ign				NIDAD MÉTRICA	ales	23
	JUNERO de las	Largo	Espesor	Altura	L'XIDA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		6 47	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 20	1 20	m³	14 63	
Por deducir		6 47	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	0 75	,	5 71	8 92
Total	_	_	_	_	m³	_	8 92
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las iuntas.							
Frente	2	$\frac{1.07+0.80}{2}$	••	1 50	m²	2 81	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$		0 75	•	1 76	1 05
Total			-		m³	_	1 05
VI—Revoque							
Estribos	2	6 <b>4</b> 0	••	1 30		16 64	16 64
Muros prolongacion	4	2 30	••	$\frac{2.60+1.10}{2}$		17 02	
Dado Frente id	4	0 50 0 32	••	1 10 0 30	,	2 20 0 38	19 60
Intrados	••	6 47	••	π×0 75	,	15 24	15 24
Muros de cabeza (superior)	2	3 10		0 50	,	3 10	3 10
Frente	2	1 50	••	$\frac{0.55+0.25}{2}$	•	1 20	1 20
Lateral, muros curvos Superior,	1	arc. 31° 49	9' × 19.16	0 80 0 32	,	8 50 · 3 40	11 90
Lateral, " Superior, "	1 1	arc. 35° 37	7' × 17.16	0 80 0 32	,	8 53 3 41	11 94
Lateral, " Superior, "	1	arc. 76°	5' × 284	0 80 0 32	,	3 02 1 21	
Lateral, " recto Superior, "	1 1	4 00 4 00		0 80 0 32	;	3 20 1 28	8 71
Lateral, "dado	1	1 00	••	0 80		0 80	
Superior, " "	1 1	0 50 0 32	••	0 80 0 32		0 40 0 10	1 30
Total	_	-	. —	_	-	_	89 63

	lus nles	DIM	ENSIONES	· ·	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1 <sup>m</sup> 50 Hectómetro 128,50							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	11 06 1 00	1 00 0 <b>2</b> 5	1 00 1 00	m³	22 12 1 00	23 12
Muros ala	4	2 82	$\frac{0.99+0.70}{2}$	1 <b>0</b> 0	•	9 53	
Dados	4 4 4	0 50 1 05 1 05	0 70 0 16 0 08	1 00 1 00 1 00	> > >	1 40 0 67 0 34	11 94
Muros curvos	1	$\frac{\pi}{2}$ ×3 25	0 70	1 00	,	3 57	
Parte recta	1 1 1 1	10 10 Arc. 32°×10.55 3 15 1 00	0 70 0 70 0 70 0 52	1 00 1 00 1 00 1 00	» »	7 07 4 10 2 21 0 52	17 47
Total Cauce—Desmonte	-	<u> </u>		<del>-</del>	m³ m³	95 00	52 53 95 00
" Terraplen		••	• •			180 00	180 00
Total					m³	_	327 53
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2 4	11 06 1 00	1 00 0 25	0 90 0 90	m <sup>8</sup>	19 91 0 90	<b>2</b> 0 81
Muros ala	4	2 82	0.99 + 0.70	0 90		8 58	:
Refuerzos	4 4	1 05 1 05	0 16 0 08	0 90 0 90	>	0 60 0 30	
Dados	4	0 50	0 70	0 90	•	1 26	10 74
Muros curvos	1	$\frac{\pi}{2} \times 3$ 25	0 70	0 <b>9</b> 0	•	3 21	
Parte recta	1 1 1	10 10 Arc. 32°×10.50 3 15 1 00	0 70 0 70 0 70 0 52	0 90 0 90 0 90 0 90	> > >	6 36 3 69 1 98 0 47	15 71
Elevacion estribos	2	9 26	0 80	1 40	,	20 74	20 74
Tímpanos	2	9 26		0.75+1.15	,	27 27	
Por deducir	1	9 26	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 15	2 1 15		19 23	8 04

	1:15 7 68	Г	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de ms partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros cabeza	2	3 60	0 80	2 75	ms	15 84	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 15	0 80	1 15	,	3 32	
	2	1 50	0 80	1 40		3 36	9 16
Muros ala	4	$2.92\frac{1}{2}\left(\frac{0.79+0}{2}\right)$	$\frac{32}{2.75} + \frac{0.56}{2.75}$	$\frac{0+0}{2} \times 0.80$	,	10 83	
Refuerzos	4 4	0 35 0 35	0 16 0 16 0 16	2 45 2 22 1 20	> > >	0 55 0 50 0 27	
	4	0 35 0 35	0 08 0 08	1 75 1 50	>	0 20	
	4	0 35	0 08	1 25	•	0 14	
Dados	4	0 50	$\frac{0.50+0.32}{2}$	0 80	æ	0 66	13 32
Muros curvos	1	$\frac{\pi}{2}$ ×3 25	0.50 + 0.32	0 80		1 67	
Parte recta	1	10 00	$\frac{0.50+0.32}{2}$	0 80	•	3 28	
Muro curvo	1	Arc 320×10 50	0.50 + 0.32	0 80	,	1 92	
Parte recta	1	3 05	$\frac{0.50+0.32}{5}$	0 80	•	1 00	
	1	0 90	0 32	0 80	•	0 23	8 10
Total	-	_	_		ın³	-	106 62
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos Dado	4	3 51 0 55	0 34 0 34	0 10 0 10	m³	0 48	
\.	4	0 45	0 30	0 08	•	0 04	
	4	0 45	0 30	$\frac{0.05}{3}$	•	0 01	0 60
Coronamiento del frente.	2	3 60	0 32	0 15	•	0 35	0 35
" muros curvos.	1	$\frac{\pi}{2} \times 3 \ 16$	0 34	0 10	,	0 34	
" parte recta	1	10 00	0 34 0 34	0 10 0 10	*	0 34 0 20	
muro curvo	1	Arc 32°×10 50 3 05	0 34	0 10	,	0 10	
	1	0 90	0 34	0 10	,	0 03	1 01
Total	-	_		<u> </u>	m³	-	1 96
IV – Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó'da.			π .				
Bóveda	1	10 95	$\frac{\pi}{2} \times 1 \ 15$	1 15	m <sup>8</sup>	22 74	
Por deducir	1	10 95	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	0 75	>	9 67	13 07
Total · · · ·	-	_		_	m³	-	13 07

	lus nles	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráulica para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 07		1 07	m³	3 59	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ × 0 75		0 75	,	1 77	1 82
Total	-	_	_	_	m³	-	1 82
VI-Revoque							
Estribos	2	10 86		1 40	m²	30 41	30 41
Muros de ála	4	2 95		$\frac{2.75+0.80}{2}$	,	20 95	
Dados	4	0 50	••	0 8ù	•	1 60	22 55
Intrados	1	10 95		π ×0 75	,	25 79	25 79
Muros cabeza (superiormente)	2	3 60	••	0 50	,	3 60	3 60
Frentes	2	$\frac{2.65+1.65}{2}$	••	2 70		11 61	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 07	••	1 07	•	3 59	
	2	1 50	••	1 40	•	4 20	3 82
Muro curvo	1	$\frac{\pi}{2} \times 3 \ 42$	••	0 80		4 30	
Parte recta  Muro curvo  Parte recta	1 1 1	Arc. 320×10.34 3 05	••	0 80 0 80 0 80		8 08 4 62 2 44	19 36
Total	-	_			m³		105 53
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1moo Hectómetro 129,04							•
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	8 48 1 00	1 <b>0</b> 0 0 10	1 80 1 80		30 53 0 72	31 25
Muros de ala	4	2 31	0.95 + 0.68	1 80	•	13 56	_
Dado	4 4	0 50 1 65	0 68 0 10	1 80 1 80		2 45 1 18	17 19

	de las iguales	ı	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Rádio medio, muros curvos	1 1 1 1	4 50 arc. 41°14′> 3 00 0 68	< 4.26×0.68 0 68 0 68	1 80 1 80 1 80 1 80 1 80	m <sup>s</sup>	3 24 5 51 3 75 3 67 0 83	17 00
Rádio medio, id curvos.	1	arc. 23°34'>	<12.26×0.68	1 80	•	6 17	6 17
Cauce	••	50 00	2 50	0 80	2	100 00	100 00
Totai		_	_	-	m³	-	171 61
lI—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	8 48 1 00	1 00 0 10	0 90 0 90	m³	15 26 0 36	15 62
" Muros de ala	4	2 31	0.95 + 0.68	0 90	,	6 78	
" Dado " Refuerzos	4	0 50 1 65	0 68 0 10	0 <b>9</b> 0	,	1 23 0 59	8 60
Muros curvos rectos curvos rectos dado dado curvos	1 1 1 1 1	4 50 arc. 41°14′> 3 00 0 68	$\langle 2.26 \times 0.68 \\ 0 68 \\ \langle 4.26 \times 0.68 \\ 0 68 \\ 0 68 \\ \langle 12.26 \times 0.68 \\ \rangle$	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	3 3	1 62 2 75 1 88 1 84 0 42 3 09	11 60
Estribos (elevacion)	2	6 68	0 80	1 30		13 89	13 89
Tímpanos	2	6 68	1 30	0.90+0.80	>	14 76	
Por deducir	1	6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0 90	•	8 49	6 27
Muros de cubeza	2	2 80	0 80	2 32	•	10 39	
Por deducir	2		π 1 00	1 30	>	2 08	0.00
	2		$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	,	2 03	6 28
Muros de ala	4	$231\frac{1}{2}\left(\frac{0.75+}{2}\right)$	$\frac{0.32}{2.30} \times 2.30 + \frac{0.3}{2.30}$	$\frac{18+0.32}{2} \times 0.80$	>	7 16	
Dado	4	0 50	$\frac{0.48+0.32}{2}$	0 80	>	0 64	
Refuerzos	4 4	0 33 0 33	0 10 0 10	1 20 1 40	;	0 16 0 18	
60 66	4	0 33	0 10	1 60	•	0 21	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 33	0 10 0 10	1 80 <b>2 05</b>	>	0 24	8 86

			ıles			DIMEN	SIONI	ES		METRICA	CAN	TIDADES
INDICACION	DE LAS	OBRAS	numeno delas partes iguales	Lar	go	Esp	esor	Altu	ra	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion.	muros	curvos	1	агс. 6	7°11′	 	6 (0.48	$\left(\frac{+0.32}{2}\right)$	0 80	m <sup>s</sup>	0 8	5
	•	rectos.	1	4	50	0.48-	<u>+0,32</u>	•	0 80		1 44	Ĺ
	••	curvos	1	arc. 4	1° 14′	× 4.2	6 ( <u>0 48</u> -	$\frac{+0.32}{2}$	0 80		0 98	3
	"	rectos.	1	3	00	0.48-	-0.32 2	Ī (	0 80		0 9	3
44		dado	1	0	32	1 (	32	] (	0 80		0 0	3
		curvos	1	arc. 2	3° 34′	× 12.2	6 ( <u>0.48</u> ·	$\frac{+0.32}{2}$ ) (	08 (	•	1 6	5 92
	Total		_	-	<b>-</b> -		-	-	-	m³	-	77 04
III—Albaí drillo er dráulica	meze											
Coronamie	ato, mu Dado	ros ala	4 4	0	70 50 45	1	34 34 32		0 10 0 10 0 08	mª	0 64 0 07 0 05	7
	••		4		45	1	32	٠ ١	$\frac{0.05}{3}$	,	0 0	0 77
66 64 64 64	••	curvo. rectos. curvos rectos. dado.	1 1 1 1 1 1	arc. 4	50 1°14′) 00 34	× 4.26	$34 \\ \times 0.34 \\ 0.34 \\ 0.34$		0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10		0 09 0 13 0 10 0 10	
٠.	••	curvos	1			×12 26		i	0 10	*	0 17	-
		rente	2	1	80	1	32		0 15	*	0 27	-1 .
Capa sobre				6	68	:	2 40	'	0 05	m <sup>3</sup>	0 80	$\frac{0.80}{2.46}$
IIAlbañ drillo er dráulica da.	mez	de la- cla hi-			_		_	_	-	III)*	-	2 10
Bóveda				8	32	$\frac{\pi}{2} \times 0$	90		90	m <sup>8</sup>	10 58	3
Por deducir	<b></b> .			8	32	$\frac{\pi}{2} \times 0$	50	(	50	•	3 26	7 32
	Total	ا	_	-	_	ļ .	_		-	ms	_	7 32
V—Revoqu co (para las junts	la tor	ráuli- na de			•							
Frente	•••••	. <b>.</b>	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	82		•	(	82	m²	2 1	1
Por deducii		· · · · ·	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	<b>5</b> 0		••		50	>	0 78	1 33
	Tota	1	-	· -	_		-	-	-	m³	_	1 33

	ins infes	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos	2	8 25	••	1 30	1	21 45	21 45
Muros de ala	4	2 50	••	2.45 + 0.82	>	16 35	
Dado	4	0 45	••	0 82	•	1 48	17 83
Intrados		8 32	••	π× 0 50		13 06	13 06
Muros cabeza superior	2	2 80	••	0 50	>	2 80	2 80
Frente	2	$\frac{2.00+1.15}{2}$	•.	2 30	,	7 25	
Por deducir	2	1 00	••	1 30	>	2 60	
	2	$\frac{\pi}{2}$ ×0 82	••	0 82	×	2 11	2 54
Muros curvos rectos curvos rectos dado curvos	1 1 1 1	4 50 arc. 41° 1 3 00 0 62	4'× 4 26	0 82 0 82 0 82 0 82 0 82 0 82	» » »	2 17 3 69 2 51 2 46 0 51 4 14	15 48
Total	_	-	_	_	m²	_	73 16
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00. Hectómetro 140.47							1
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m³	7 31	7 31
Muros ala	4 4	2 21 1 02	0 65 0 08			5 75 0 33	
	4	$\frac{0.50+0.35}{2}$	0 16	1 00	>	0 27	6 35
Total	_	_		_	m³	_	13 66
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos (estribos)	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
Muros de ala	4	$ \begin{array}{r} 2 & 21 \\ 1 & 02 \\ 0.50 + 0.35 \\ \hline   & 2 \end{array} $	0 65 0 08 0 16	0 90	<b>»</b>	5 17 0 29 0 24	5 70

	de los ignales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos	2 4 4	4 20 0 75 1 05 4.20 + 4.55	0 32 0 32 0 32	1 02 0 12 0 30	>	2 74 0 12 0 40	2.44
Refuerzos	2	2	0 33	1 10 1.44+0.34	,	3 18	6 44
Muros de ala Dados	4	1 66 0 50	0 42 0 42	0 34	,	2 48 0 29	2 77
Refuerzos	4 4 4	0 34 0 34 0 34 0.25+0.50	0 08 0 08 0 08 0 16	0 50 0 70 0 90 1 10	•	0 05 0 08 0 10 0 26	
Capa sobre los estribos —Por deducir	4	0 60	0 32	0 15	,	3 26 0 12	3 14
Total  III—Albañileria de ladrillo en mezola hidráulica.			-	<b>-</b> .	m <sup>8</sup>	_	21 86
Coronamientos Dados Estribos	4 4 4 4	0 35	0 35 0 35 0 30 0 30 0 45 0 35	0 10 0 08 0 04 3 0 10	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	0 34 0 10 0 06 0 01 0 08 0 04	
	4	0 35	0 35	3	•	0 01	
Capa sobre estribos  Total	4	0 60	0 32 —	0 15 —	m <sup>8</sup>	<u>0 12</u> _	0 76
IV—Revoque Estribos	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 79 0 45 0 60 0 32 2 15 0 65 0 42 0 65	:: :: :: ::	0 12 0 30 0 15 0 15 1.44+0.34 2 0 34 0 34 0 34	m <sup>2</sup>	8 57 0 36 0 54 0 36 0 19 7 65 0 88 0 57 0 44	10 02
Total	-	-	_	-	m³	-	19 56

	e les	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numero de las Partes igunies	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales trasversales	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 39 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	•	0 194 0 36) 0 185	0 739
Total	-	_	· —	-	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las barras	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
Tuercas	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total	-	_	-	_	kg.	-	52 42
Alcantarilia abierta				:			-
Luz 1moo Hectometro 146.22						] 	
1 — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m³	7 31	7 31
Muros de ala	4	2 30	0 67	1 00		6 16	
Refuerzos	4	1.55+1.50	0 16	1 00		o 98	
	4	0.58+0.75	0 16	1 00	•	0 43	7 57
Total	-	_			m³	_	14 88
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
Muros de ala	4	2 30	0 67	0 90		5 54	
" refuerzos	4	$\frac{1.55+1.50}{2}$	0 16	0 90	•	0 88	
	4	0.58.+0.75 2	0 16	0 90	,	0 38	6 80
Elevacion—Estribos	2	2 10	0 32	1 05	3	1 41	
	4	1 05 0 80	0 42 0 42	1 05 0 12	3	1 85 0 16	
Refuerzos	4	1 05 2 10	0 42	0 40	,	0 71	·
is is	2	1.05 + 0.95	0.33	1 17	*	1 62	_
••••	*	2	0 23	1 17	*	1 08	6 83

	de las ignales	D	IMENSION	ES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	1 88	0 43	1.57+0.34	m <sup>8</sup>	2 97	
Dado	4	0 40	1	, z		0 23	
Elevacion, refuerzos	4	0.80 + 0.70		(	,	0 35	
	4	2	0 32	1. 17	•	1 12	4 67
Por deducir (capa sobre	4	0.00		0.15	,	0 15	24 88 0 15
el estribo)		0 60	0 42	0 15		-0 13	
Total	-	· <del>-</del>		_	m³	-	24 73
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							•
Coronamientos Muros ala	4	2 70				0 38	
Dados ala	4	0 60			>	0 10	
	4	0 4	0 32	0 04	,	0 01	
" Estribos	4	0 4		0.12		0 10	
	4	0 3	1	0.04	1 1	0 04	0.60
	4	0 3	0 35	3	•	0 01	0 69
Capa sobre el estribo	4	0 60	0 42	0 15		0 15	0 15
Total	-	l —		-	m³		0 84
IV—Revoques		į					
Estribos	2 4	4 20		1 05		8 82	
(Deducido 15 de la altu-	4	0 7	· · ·	0 12	•	0 36	
ra)—Estribos	4	1 0		0 25	»	1 05	
Bajo el dado Estribos.	4	0 45	1	0 15 0 25		0 27 0 42	10 92
Muros de ala	4	2 40		1.57+0.34	,	9 17	
Dado	1 4	0 60	1	0 34	,	0 82	
	4			0 34	>	0 57	10 56
Total	-	-	-	-	m*	-	21 48
V — Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Piezas transversales longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 2 00	0 20	0 30		0 194 0 185 0 360	<b>d</b> 739
Total		_	_	_	m³		0 739
2000	1 1		l			!. I	

	de las ignoles	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes jun	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Fierros-Tirantes Tuercus	<b>4</b> 8	. 2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	m³	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos comprendidos las barra T	4	0 80	0 015	0 015	   <b>&gt;</b>	5 59	
Tuercas	4		0 06			2 01	7 64
Total	-	-			m³	-	52 42
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1 <sup>m</sup> 50 Hectometro 159,02							
I — Escavacion para cimiento y cauce							
Estribos	1	6 25	1 00	$\frac{1.35+1.15}{2}$	m³	7 81	
·	1	6 25	. 1 00	Z	>	7 50	
Refuerzos	2	0 90	0 40	$\frac{1.35+1.40}{2}$	,	0 99	
	2	0 90	0 40	$\frac{1.25+1.30}{2}$	•	0 92	17 22
Muros ala	2	3 25	0 85	1.75+1.25	,	8 29	
	2	3 25	0 85	$\frac{1.20 + 1.50}{2}$	<b>)</b>	7 46	
	2	$\frac{2.75}{2}$	0 30	1.65 + 1.25	,	1 20	
	2	$\frac{275}{2}$	0 30	$\frac{1.20+1.40}{2}$	>	1 07	
Refuerzos	4	$\frac{270+2.60}{2}$	0 08	$\frac{1.25+1.50}{2}$		1 17	
	4	$\frac{1.20+1}{2}$ 30	0 08	$\frac{1.25+1.35}{2}$	•	0 52	19 71
Cauce		6 05 70 00	1 30 1 50		m³	1 18 42 00	43 18
Total	-	-		_	m³	_	80 11
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribos	2 4	6 25 0 90	1 00 0 40	1 00 1 00	>	12 50	13 94

,	de las iguales	r	IMENSIONE	S	KETRUCA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espeser	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALIER
Cimientos-Muros ala	4	3 25 2 75	0 85	1 00	m*	11 05	
	4	2	0 30	1 00	•	1 65	
Refuerzos	4	$\frac{2.70+2.60}{2}$	0 08	1 00	•	0 85	
	4	$\frac{120+1.30}{2}$	0 08	1 00	•	0 40	13 95
Elevacion —Estribos	2	4 65	0 80	1 20	•	8 93	8 93
Tímpanos	2	4 65	1 55	$\frac{0.70+1.20}{2}$	,	13 69	
Por deducir	1	4 55	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 20	1 20	>	10 51	3 18
Muros de cabeza	2	3 90	0 70	2 60	•	14 20	
Por deducir	2	1 50	0 70	1 20	,	2 52	
••••••	2	0 70	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 20	1 20		3 17	8 51
Muros ala	4	$2.85\frac{1}{2}\left(\frac{0.9)+0}{2}\right)$		$\frac{0+0.42}{2} \times 0.74$	>	11 93	
Dado	4	0 40	$\frac{0.60+0.42}{2}$	0 74	>	0 60	
Refuerzos	4	0 70	0 08	1 10	•	0 25 0 34	
	4	0 70 0 70	0 08 0 16	1 50 1 85	,	0 83	
	4	$\frac{0.60+0.75}{2}$	0 16	2 20	,	0 95	14 90
Total	_	_	_	_	m³	_	63 41
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento	4	4 14	0 36	0 12	m*	0 72	•
	4 4 4	0 60 0 45	0 36 0 25	0 12	>	0 10 0 04	
••	4	0 45	0 25	$\frac{0.05}{2}$		0 01	
Coronamiento frente	2	3 90	0 32	0 20	>	0 50	1 37
Capa sobre la bóveda	l¦	4 65	3 30	0 05	>	0 77	0 77
Total		_	~	_	m <sup>8</sup>	_	2 14
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
Bóveda	• •	6 12	$\frac{\pi}{2} \times 1 20$	1 20	mª	13 84	
Por deducir		6 12	$\frac{\pi}{2}$ × 0.75	0 75	,	5 40	8 44
Total	-	_			m³	_	8 44

			17 —				
	in les	D	ES	METRICA	CANT	IDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MOR	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2} \times 1 07$	••	1 07	m²	3 59	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$		0 75	m³	1 77	1 82
VI—Revoque							
Estribos	2	6 05	••	1 20	m³	14 52	14 52
Muros de ala	4	3 90		0.34+0.74		8 42	
	4	3 90	••	1 81	,	14 12	
Dado	4	0 55	• •	0.34+0.40	,	0 81	,
	7	0.42+0.45	••	0 34 0 34	•	0 59	
	4	0 55	••	2	•	0 37	24 31
Intrados	••	6 12	••	<b>≭</b> ×0 75	*	14 41	14 41
riormente	2	3 90	••	· 0 45	*	3 51	3 51
Frente	2	2.70+1.70	••	2 55	•	11 22	
ror deductr	2 2	$\frac{150}{5}$	••	1 20 1 07	•	3 60	4.09
Total	_	$\frac{\pi}{2} \times 1 07$		_ 107	m³	3 59	4 03 60 78
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1moo Hectómetro 162,31							
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> </ul>							
Estribos	2 4	7 27 0 90	0 95 0 35	1 45 1 45	m³ >	20 03 1 83	21 86
Muros ala	4	3 28	$\frac{1.05+0.65}{2}$	1 45		16 17	
Refuerzos	4	0 70 2.35+2.20	0 08	1 45	•	0 32	
*********	4	2	0 16	1 45	,	2 11	
•••	4	0.55+0.65	0 08	1 45	•	0 28	18 88
Cauce	••	7 27 55 00	0 80 1 20		•	2 62 29 70	32 32
Total		_			m³	20 10	73 00

	ales		DIMENSIONE	s	METRICA	CANTI	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUTERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD IRT	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2 4	7 27 0 90	0 95 0 35	0 90	m³	12 43 1 13	
" Muros de ala	4	3 28	1.05+0.65	0 90	,	10 04	ļ
" Refuerzos	4	0 70	0 08	0 90	>	0 20	I
	4	$\frac{2,35+2.20}{2}$	0 16	0 90	•	1 31	ļ
	4		0 08	0 90	•	0 17	11 72
Elevacion-Estribos	2	5 67	0 75	1 65		14 03	14 03
Timpanos	1 11	5 67	π 1 25	0.60+0.90	>	10 63	١
Por deducir	••	5 67	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	•	7 21	3 42
Muros cabeza	2	3 20	0 75	2 67	,	12 82	14 03
Por deducir	2		1 00	1 65	>	2 47	I
	2		$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0 90	,	1 90	8 45
Muros ala (elevacion)	4	2 82 (0.84+0	$\frac{1.40}{2.65}$ $\times 2.65 + \frac{0.45}{2.65}$	$\frac{5+0.40}{2}$ × 0.80)		11 18	1
Dado			$0.40 \times 0.80 + 0.42$	7	1 1	0 60	•
Refuerzos	4	0 35	0 08	1 00	,	0 11	1
	4	0 35	0 08 0 16	1 15 1 35	;	0 13 0 46	1
	4	0 53	0 16	1 65		0 56	
	4	0 54 0 30	0 16 0 24	1 95 2 25	;	0 67 0 65	ļ
	4	0.35 + 0.25	0 24	2 25		0 69	l .
Total	4	2		- 4U	m <sup>s</sup>	2 08	15 05 66 23
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							64 00
Cimientos Muros ala	4	3 86	0 35	0 10	m³	II I	
Dado	4	0 60	0.35	0 10	>	0 08	ļ
	4	0 45	0 32	0 08 0 05		0 05	i
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 45 3 20	0 32	3		0 01	
(Del frente)	2		0 32	0 15	•	0 31	1
Capa sobre la bóveda	1	5 67	2 60	0 05		0 74	
Total	( —¦,	l -	-		m <sup>a</sup>	9 — I	1 73

	las			I	MIC	ENS	ioi	NES			TRIC.	CA	IDAI		
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	La	rge	•	Es	pes	or	A	ltur	a .	UNIDAD METRICA	Parciales		TOTALIE	
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda												-	٠.		
Bóveda			7	25	$\frac{\pi}{2}$	×0	90		0	90	m³	9	22		
Por deducir					7				0	50	>	2	84	6	5
Total	_	-			-				_		m³	-	-	6	,
<ul> <li>V — Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas).</li> </ul>										•					
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$ ×	0	82					0	82	m²	2	11		
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times$	0	<b>5</b> 0		٠,	-		0	50	>	0	78	_1	
Total	_		_						_		m ²	-	- '	1	1
VI—Revoque															•
Estribos	2		7	17					1	65	m³	23	68		
Muros de ala	4		3	75		٠,		2.18	<u>-</u> +0	.35	•	⋅18	<b>7</b> 5		
Dado	4			45 38		· •				35 35	,		63 53	43	
Intrados			7	25				π	×0			11	38	11	
Muros cabeza (superior-															
mente)	2			20		••			0	50	•	3	20	3	ţ
Frente	2	1.95-	<del> </del> -1	.20		••			2	15	>	_6	77		
Por d'educir	2		1	00					1	<b>2</b> 0			40		
at tt .	2	$\frac{\pi}{2} \times$	0	82		••			0	80	>	2	11	2	;
Total	_	-				_					m³	-	-	60	)
Alcantarilla abierta									•						•
Luz 1moo Hectómetro 185,84															
I—Escavacion para cimientos y cauce										•					
Estribos	2			40 .50		0	70		1	<b>5</b> 0	m³	9	24		

Muros ala	0 70 0 16 0 32 0 47 0 80 1 00 0 70 0 30 0 70 0 16 0 32 0 47	Altura  1 50 1 50 1 50 1 50 1 50 0 50 0 50 0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 0	THOMP BETRICA	10 84 1 54 0 96 0 73 1 68 22 00 	14 07 23 68 50 55 7 67
Total	0 16 0 32 0 47 0 80 1 00 	1 50 1 50 1 50 1 50 0 50 0 50 	ms	1 54 0 96 0 73 1 68 22 00 	23 68 50 55 7 67
Total 2  II—Albafileria de ladrillos en mescla ordinaria.  Cimientos—Estribos 2  Muros de ala 4  Refuerzos 4  Elevacion estribos 2  Elevacion estribos 2  Refuerzos 4  Muros ala 4  Dados 4  Dados 2  22 00  4 40  4.40+3.50  2 58  1 60  0 50  0.20+0.32  2 4 20  0 75  1 05  4.20+3.75  2 3.75+3 60  2 0 8 (½ (0.42×  0 50	0 70 0 30 0 70 0 16 0 32 0 47 0 35	0 50  0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	ms	5 54 2 13 6 50 0 92 0 58	50 55 7 67
II—Albañileria de ladrillos en mescla ordinaria.       2       4 40         Cimientos—Estribos       2       4.40+3.50         Muros de ala       4       2 58         Refuerzos       4       1 60         0 50       0.20+0.32         Elevacion estribos       2       4 20         1 05       1 05         4 20+3.75       1 05         4 20+3.75       2         3.75+3 60       2         Muros ala       4 208 (½ (0.42×         Dados       4 50	0 30 0 70 0 16 0 32 0 47 0 35	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	m <sup>s</sup>	2 13 6 50 0 92 0 58	7 67
Muros de ala	0 30 0 70 0 16 0 32 0 47 0 35	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	,	2 13 6 50 0 92 0 58	
Refuerzos	0 16 0 32 0 47 0 35	0 90 0 90 0 90		0 92 0 58	8 49
Elevacion estribos 2 4 20 0 75 1 05 1 05 4.20+3.75 2 4.20+3.75 2 3.75+3 60 2 08 (\frac{1}{2}(0.42\times 0.50) \]  Muros ala 4 0 50	0 35			U 40	0 19
Muros ala	0 35 0 43	1 80 0 12 0 30 1 92	5	5 29 0 13 0 54	
Dados 4 0 50	0 30	1 32	,	4 58 1 46	12 00
Refuerzos	0 42 0 16 0 16 0 32 0 15	0 84 1 00 1 40 1 80 1 32	2 2 2 2	5 35 0 71 0 51 0 72 1 73 0 22	
Capa sobre estribos. Por deducir 4 0 60	0 43	0 15	» m³	9 24 0 15	9 09 37 25
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			E STA		
Coronamientos	0 35 0 35	0 10 0 12 0 08	m <sup>s</sup>	0 44 0 11 0 04 0 01	

	las in les	D	IMENSION	ES	METRICA	-	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	m³	0 60 0 10 0 04	
••• •••	4	0 35	0 35	0 01	•	0 01	0 75
Capa sobre estribos	4	0 60	0 43	. 0 15	•	0 15	0 15
Total		_		: <b>—</b>	ms	-	0 90
IV—Revoques							
Estribos.	2 4 4 4	4 20 0 75 0 45 0 60 0 43	••	1 80 0 12 0 30 0 15 0 15 2.22+0.84	> >	15 12 0 36 0 54 0 36 0 26	16 64
Muros de ala	4	3 40 0 60	• •	0 84	*	20 81	
.,,,	4	0 42	••	0 34		0 57	
	4	0 60	••	$\frac{0.34}{2}$	*	0 41	23 81
Total  V—Maderas y flerros para tramo	-	_	-		m³	.—	40 45
Maderas—Soleras Piezas longitudinales trasversales	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m³ >	0 194 0 360 0 185	0 739
Total		-	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las bar	8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kl.	40 79 4 03	44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	د د	5 59 2 01	7 60
Total	-	. —		_	kl.	-	52 42
. Alcantarilla abierta Luz 1.00Hectómetro 212.16		·		·			
I — Escavacion para cimientos y cauce	:						
Estribos	2	4 30	1 00	1 45	1 1	12 47	12 47
Muros ala	4	2 90 1 50	0 65 0 16			$\begin{array}{c c} 10 & 93 \\ 1 & 39 \\ \hline 12 & 32 \end{array}$	12 47

	es les	DI	MENSION	ES	Y)	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	de las iguales	-			NETRICA	les	S
inplantation by and estimate	NUMERO Partes i	Largo	Espesor	Altura	L'NIDAD	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4	0.50+0.35	· 0 24	1 45	m³	12 32 0 59	12 47
	4	0.35 + 0.45	0 08	1 45	>	0 19	<b>13</b> 10
Cauce		35 00	1 00	0 45	•	15 75	15 75
Total	_	_	_	_	m³	_	41 32
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos (Estribos)	2	4 30	1 00	0 90	m³	7 74	7 74
" Muros ala	4	2 90	0 65	0 90	1	6 78	
Refuerzos	4	0.50 + 0.35	0.16 0.24	0 90	1	0 86	
	*	0.35 + 0.45	0 24	0 90		0 37	0 10
	4	.2	0 08	0 90	•	0 12	8 13
Elevacion (estribos)	2	2 10	0 32		1	2 59	
	4	1 05 0 80	0 40 0 40			3 24 0 15	
	4	1 05	0 40	0 30	»	0 50	
" Refuerzos	2	2 10	0 33	2 05	×	2 84	
	4	$\frac{1.05+0.90}{2}$	0 25	2 05	٧	2 00	
	2	$\frac{3.90+4.20}{2}$	0 15	1 60	,	1 94	
	2	2 40	0 10	0 45	×	0 21	13 47
" muros ala	4	2 31	0 40	$\frac{2.35+0.79}{2}$	»	5 80	
" dado	4	0 54	0 40	0 79		0 68	
" refuerzos	4	0 75	0 16	1		0 57	
	4	0 75 0 55	$\begin{array}{c} 0 \ 16 \\ 0 \ 32 \end{array}$			0 77 1 44	
	4	0 50	0 10	1		0 09	
	4	1 55	0 10		1	0 28	
	4	1 65	0 10		2	0 30	10 02
	4	0 50	0 10	0 45	>	0 09	
Por deducir (capa sobre	4		2 42				39 36 0 14
el estribo)	4	0 60	0 40	0 15	: 1	0 14	39 22
Total	-	_		-	m³	-	دند وں
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos muros ala	4	2 57	0 35	0 10	m <sup>8</sup>	0 36	
Dado	4	0 75	0 35	0 12	*	0 13	
• •	4	0 45	0 32	0 08 0 04	1 1	0 05	
ļ	4	0 45	0 32	3	•	0 01	
	i			l	ı !	0 55	

	las	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Coron'tos. Dado estribos.	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 08 0 04	m <sup>s</sup>	0 55 0 10 0 04 0 01	0 70
Capa sobre el estribo Total	4	0 60	0 40	0 15	o m <sup>s</sup>	0 14	0 14 0 84
IV—Revoque		•					
Estribos(Deducido 015 de altura)	2 4	4 20 0 75	••	1 93 0 12	m²	16 21 0 36	
estribos	4 4 4	1 05 0 45 0 40	••	0 15 0 15 0 15	» •	0 63 0 27 0 24	17 71
Muros ala  Dado  Total	4 4 4	3 05 0 75 0 40		1.90+0.34 0 34 0 34	» » m <sup>y</sup>	13 66 1 02 0 54	15 22 32 93
V—Maderas y flerros para tramo		_	<del>-</del> ,	_	111		
Maderas—Soleras Piezas transverseles longitudinales Total	ગગગ	2 70 1 54 2 00	0 30 0 20 0 30		m <sup>8</sup>	0 194 0 185 0 360	0 739 0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
comprendido las barras T	4	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01 —	$\frac{7 60}{52 42}$
Alcantarilla de bóveda Luz 1,00Hectómetro 221,00							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos Refuerzos	2 4	6 80 1 00	1 00 0 10 0.90+0.61	1 50	>	20 40 0 60	21 00
Muros ala	4	2 40 0 50	0 61	1 50 1 50	>	10 87	
Refuerzos	4	1 70	0 10	1	>	1 02	$\frac{13 72}{34 72}$

	las	Di	MENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros curvos	1	arc.300× 7.52 arc.64°× 8.65 arc.420× 6.39	0 61 0 61 0 61	1 50 1 50 1 50	m³	7 21 8 84 4 29	34 72 20 34
Muros rectos	2	0 95	0 52	1 50	>	1 48	1 48
Cauce	1 2 2 2	6 60 2 40 0 50 arc.800× 7.52	$ \begin{array}{r} 0 & 80 \\ 1.00 & +1.65 \\ 2 & 1 & 65 \\ 1 & 65 & 1 & 65 \end{array} $	0 50 0 50 0 50 0 50	> >	2 64 3 18 0 83 17 32	
	2	60 00	$\frac{1.85+2.00}{2}$	0 50	>	115 50	139 47
Total		_	_		m³	-	196 01
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos - Estribos Refuerzos	2 2	6 80 1 00	1 00 0 12	0 90 0 90	m³	12 24 0 22	12 46
Muros ala	4	2 40	0.90 + 0.61	0 90		6 52	
Refuerzos	4	0 50 1 70	0 61 0 10	0 90 <b>0 9</b> 0	>	1 10 0 61	8 23
Muros curvos	2	arc.300× 7.52	0 61	0 90	,	4 33	4 33
		arc.640× 8.65 arc.420× 6.39	0 61 0 61	0 90 0 90	>	5 30 2 58	7 88
Muros rectos	2	0 95	0 52	0 90	,	0 89	0 89
Elevacion-Estribos	2	5 00	0 80	1 20	•	9 60	9 60
Tímpanos	2	5 00	1 30	0.55 + 0.82	•	8 91	3 63
Muros cabeza	2	5 00 2 80	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82		5 28	3 00
Por deducir	2		0 80 0 80	2 15 1 20		9 63 1 92	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82	,	1 69	6 02
Muros ala	4	$2.50\frac{1}{2}\left(\frac{0.80+0.3}{2}\right)$		$\frac{+0.32}{2} \times 0.50$	*	6 93	
Dados	1 1	1	$\frac{0.41+0.32}{2}$	0 50	>	0 37	
Refuerzo	4 4	0 34 0 34	0 10 0 10	0 90 1 12		0 12 0 15	
						7 57	53 04

	ales	DIM	ENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4 4 2	0 34 0 34	0 10 0 10 0 10 0 10 0.41+0.32	1 37 1 62 1 85 0 60	m <sup>8</sup>	7 57 0 19 0 22 0 25 1 73	53 04 8 23 1 73
		Arc.64º×8.65	$0.41 + 0.32 \\ 0.41 + 0.32$	0 60		2 12	
Muros rectos	2	Arc. 42°×6.39	0 32	0 60	,	0 29	3 15 0 29
Total	_	_	-		m³	_	66 44
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			•				
Coronamientos	4 4 2	0 50 0 45 0 45	0 35 0 35 0 25 0 25 0 32 2 70	0 10 0 10 0 08 0 04 3 0 15		0 42 0 07 0 04 0 01 0 27 0 68	0 54 0 27 0 68 1 49
drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82	m³	7 05	
Por deducir	••	6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	0 50		2 62	4 43
Total  V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas.			_		ın <sup>s</sup>		4 43
Prospecto bóvcda	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$		0 82	m³	2 11	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50		0 50	,	0 79	1 32
Total	-	_	-	_	m²	_ ·	1 32

	de las		DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo		Espesor	Altura	L'NIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
VIRevoque								_
Estribos	2	6	60	••	1 20	m*	15 84	15 84
Muros ala	4	2	55	••	$\frac{2.15}{2} + 0.50$	>	13 52	
Dados	4	0	50	••	0 50		1 00	14 52
Intrados Muros de cabeza (supe-		6	68	••	π× 0 50	•	10 49	10 49
riormente)	2		80	••	0 50	*	2 80	<b>2</b> 80
Frentes	2	$\frac{1.95+1}{2}$	.25	. • •	2 15		6 88	
Por deducir	2	1	00	• •	1 20	•	2 40	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	82	••	0 82	>	2 11	2 37
Muros curvos	2	arc.30°×7	52	••	0 60	•	4 73	4 73
		arc.64°×8 arc.42°×6			0 60 0 60		5 68 2 88	8 56
superiormente.	2	arc 30°×7 arc 64°×8	65		0 32 · 0 32		2 52 3 09	_
Muros rectos (superior-		arc 42°×6	39	••	0 32	*	$\frac{1}{1} \frac{50}{1}$	7 11
mente)	2	0	75	••	0 32		0 48	0 48
Total		_	-	_	_	m³	-	66 90
Alcantarilla abierta								
Luz 1.00Hectómetro 238.32								
I — Escavacion para cimientos y cauce								
Estribos	2	4	40	1 01	0 90	m³	8 00	8 00
Muros vuelta	4	2	03	0 85	0 90	>	6 21	
Ochavas	4	0	15	0 15	0 90	•	0 40	6 61
Cauce		60	00	1 00	0 25	,	15 00	15 00
Total	-	-			_	m³	_	29 61
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							•	
Cimientos—estribos	2	4	40	1 01	0 80	m³	7 11	7 11
" Muros vuelta	4	1	03	0 85	0 80	1	5 52	
" ochavas	4	0	15	$\frac{0}{2}$	0 80	3	0 34	5 86
	ιl	l		1	ł	1	ll l	12 97

	de las iguales		IMENSION	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos	2 4 4	3 56 0 45 0 73	0 32 0 32 0 32	1 59 0 12 0 30	,	3 62 0 07 0 28	12 97
Refuerzos	2 2	$\frac{3 \ 56}{2.60 + 2.55}$	0 33 0 08	1 71 1 15	1 1	4 02 0 47	
	2	$\frac{2.55 + 2.50}{2}$	0 08	0 57	*	0 23	
" Ochavas	4	0 30	$\frac{0}{2}$	1 71	>	0 31	
Refuerzos	4	$\frac{0.45+0.35}{2}$	0 08	1 15	>	0 14	
	4	$\frac{0.35+0.30}{2}$	0 08	0 57	>	0 06	9 20
" Muros vuelta Refuerzos	4	2 84 2 19	0 32 0 16	2 00 1 71		7 27 2 40	
	4	$\frac{1.89+1.84}{2}$	0 08	1 15	•	0 69	
	4	$\frac{1.84+1.79}{2}$	0 08	0 57	•	0 33	10 69
Por deducir capa sobre el estribo	4	0 75	0 32	0 15	,	0 14	32 86 0 14
Total		_			m³	-	32 72
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros vuelta	4	2 92	0 36	0 10	m <sup>s</sup>	0 42	•
Idem idem	4	2 56	0 36	$\frac{0 \ 05}{2}$		0 09	
Idem idem	4	0 36	0 36	0 05		0 01	0 52
Capa sobre los estribos	4	0 75	0 32	0 15		0 14	0 14
Total	_	-	-		m <sup>8</sup>	_	0 66
IV—Revoque							
Estribos	2 4 4 4 4 4	0 75 1 05 0 36 0 32	  	1 59 0 12 0 15 0 15 0 15 2 00	>	13 36 0 36 0 63 0 22 0 19 22 72	. 37 48
Total	-	_	_		ms	_	37 48

	las	r	MIC	ENSIONES		METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de l partes igua	Largo	•	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales .	TOTALES
V—Maderas y fierros para tramo								
Maderas—Soleras Piezas transversales " longitudinales	2 2 2	1	70 54 00	0 30 0 20 0 30	0 12 0 30 0 30	>	0 194 0 185 0 360	0 739
Total ·····	_			-	·	m³	-	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los espribos	<b>4</b> 8		10 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
comprendido las bar- ras T	4	_	80 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Totai	-			-	. —	kl.	_	52 42
Alcantarilla de Si- fon circular Luz om60 Hectómetro 251,06					• :			
I—Escavacion								
Entrada y salida	4	arc.170×6	30	0 52	0 75	m <sup>9</sup>	2 92	2 92
Recipientes	2	2	25	2 20	1 57	>	15 54	15 54
Tubo	1	4	20	1 44	1 37	>	8 29	8 29
Cauce de identificacion	1	arc.170×6 arc.430×6		1.00.1.1.50	0 25 0 25	1	0 75 2 95	
" Recto	2	10	00	$\frac{1.00+1.50}{2}$	0 25		6 25	9 95
Total	-	_		_		m³	-	36 70
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.								
Cimientos Entrada y sa- lida	4	arc.170×6	30	0 52	0 40	m <sup>s</sup>	1 56	1 56
Idem Recipientes	24		25 65				1 58 4 51	6 09
Idem Tubo	1	4	20	1 44	0 32	2	1 94	1 9
Elevacion—Entrade y sa lida		arc. 170×6	30	0 32	0 90	•	2 15	2 13

	elas iales		DIM	ENSIO	NES	3		rRICA	CANT	IDADES
INDICACTON DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Large	)	Espes	or	Altur	a	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion—Recipientes.	2 2 4 2	] 1	00 00 65 200	0 0	50 32 50 50	0	84 35 82 96	m <sup>8</sup>	0 84 0 22 2 71 3 92	
Por deducir	2	(	50	π×0	30	0	30	>	7 69 0 28	7 41
Tubo Por deducir	1 1		20 20	$\pi \times 0$	24 30	0	82 30	>	4 27 1 19	3 08
Total		_		_		_		m³	-	22 23
III—Albañileria en piedra										
Fondo de la entrada y salida	2	2	00	1	00			m³	4 00	4 00
Total	-			_		_		m³	-	4 00
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.								•		
Coronamientos	4 4 2		6.30 15 00	0	32 50 50	0	10 10 10	m <sup>8</sup>	0 24 0 43 0 10	0 77
Fondo-Recipientes	2	1	25	1	10	0	06	•	0 17	0 17
Total	-					-		m³	_	0 94
V—Reyoque ordinario		:								
Esterior—Muros curvos. Esterior—Muros de los		Arc. 17 <sup>0</sup> ×	6.30	••		0	65	m³	4 86	4 86
recipientes Idem idem idem Idem idem (lado-via)	4 4 2	2	15 15 00	••	•	Ò	65 68	>	0 39 5 59 2 72	8 70
Total	-	· –				_		m³	-	· 13 56
VI—Revoque hidráu lico										
Interior, Entrada y salida Idem idem frente	4		32	••		0.65 + 0.2	90	m²	6 73 0 99	
Idem idem recipiente	4	1 0	50	• •		0	90	•	1 80	9 52

	las	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuneno de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Frentes—Recipientes	2 2 4	1 00 1 00 1 15		1 90 1 10 1 90	à	3 80 2 20 8 74 0 64	
Superiormente—Muros  Por deducir	2	1 00 π×0 30	••	0 32 0 30		15 38 0 56	14 82
Total · VII—Fierros		_	:	_	m³	-	24 34
Tubo de 0.008 m. de espesor		5 <b>2</b> 0	(D 0=60)	 –	kg.	<u>599 06</u> —	599 06 599 06
Luz 2.50 Hectómetro 277.57  I — Escavacion para cimientos y cauce Estribos		4 30	0 95	1 00	m³	8 17	8 17
Muros ala	4 4 4	2 74 0 75 0 75 0.90+1.00	0 08 0 16		3	7 12 0 24 0 48 0 91	8 75
Cauce Total		60 00	2 50	0 25	m³	37 50	37 50 54 42
III—Albañileria de la- ladrillo en mezcla or dinaria.						_	J1 12
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 95	0 90	m³	7 35	7 35
Muros de ala Refuerzos	4 4 4	2 74 0 75 0 75 0 90+1.00	0 08 0 16	0 90 0 90 0 90	>	6 41 0 22 0 43 0 82	7 88
Elevacion estribos Por deducir	2 2	4 20 2 40	0 59	1 69 0 47		8 38 0 60	7 78
Estribos	4 4 2	0 40 0 25 4.45+4.20 2	0.05	0 20 1 69 1 22	,	0 13 0 21 1 69	2 03

	nles	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion, muros ala	4	2 31	0 42	1.89+0.34	m³	4 33	
dadorefuerzos	4 4 4	0 43 0 75 0 75 0 90	0 42 0 08 0 16 0 24	0 34 0 45 0 80 1 20	>	0 25 0 11 0 38 1 04	6 11
Por deducir capa sobre el estribo	2	3 25	0 <b>59</b>	0 15	۰	0 57	31 15 0 57
Total	-	- 1	-	_	mª	_	30 58
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamiento, muros ala Dado	4 4	3 38 0 55 0 40	0 40 0 40 0 32	0 10 0 12 0 08	m³	0 54 0 10 0 04	
۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰۰	4	0 40	0 32	$\frac{0.04}{3}$	•	0 01	0 69
Estribos	4	0 45 0 35	0 <b>4</b> 5 0 35	0 12 0 08		0 10 0 04	
	4	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$		0 01	0 15
Capa sobre el estribo	2	3 25	0 59	0 15	,	0 57	0 57
Total		-	_	_	m³		1 41
IV—Revoque							
Retribos	2 4 4 4	4 20 0 40 0 40 0 27	  	1 54 0 20 0 20 0 47	m² >	12 93 0 32 0 32 0 51	14 08
Muros ala	4	3 00		$\frac{1.89+0.34}{2}$	,	13 38	
Dado	4	0 55 0 42	••	0 34 0 34	2	0 75 0 57	14 70
Total	-	-	_	_	m²	_	28 78
V—Maderas y flerros para tramo				•			
Maderas—Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12	m³	0 14 0 28	0 42
Total Fierros—Tramo. — Peso aproximado Total	-	 _	- 	- 	m³ kg. kg.	867 CO	0 42 867 00 867 00

	las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes iguo	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2m00 Hectómetro 281,38							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 40	0 85	1 00	nı³	7 480	7 480
Muros vuelta	4	1 81	0 70	1 00		5 068	
Ochava	4	0 25	$\frac{0}{2}$	1 00	,	0 125	5 193
Cauce	1 2	4 20 16 00	2 00 2 00	0 25 0 25	,	2 100 16 000	18 100
Total		_	_	_	m³	_	<b>30 77</b> 3
II—Albañileria de la- dillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos (estribos)	2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6 732
Muros vuelta	4	1 81	0 70	0 90		4 561	
	4	0 25	$\frac{0\ 25}{2}$	0 <b>9</b> 0	,	0 113	4 674
Elevacion-Estribos	2	4 20	0 33	0 92	,	2 550	
	4	0 75 1 05	0 33 0 33	0 12 0 40	,	0 119	
Por deducir	1 2	0 73 3 56	0 33 0 32	0 15 1 04	•	0 145 2 370	5 448
Elevacion—muros vuelta Refuerzos	4	2 13 1 81	0 32 0 18	1 44 1 04		3 926 1 355	
Ochavas	4	0 15	$\frac{0 \ 15}{2}$	1 04	>	0 047	5 328
Total	_	_			m³		22 182
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 50	0 36	0 10	ın³	0 360	
	4	2 14		$\frac{0 \ 05}{2}$	,	0 077	
	4	0 36	0 36	$\frac{0.05}{3}$	,	0 009	
Capa sobre estribos	4	0 73	0 33	0 15	,	0 145	0 591
Total			_	_	m³	_	0 591

	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDIÇACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 0 32 0 73 0 32	  	0 92 0 12 0 40 0 25 0 25	m <sup>8</sup>	7 73 0 36 0 51 0 73 0 32	9 65
Muros de vuelta	4	2 46	••	1 44		14 17	14 17
Total		<u> </u>	_	_	m <sup>s</sup>	_	23 82
V-Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales transversales	2 2 2	2 70 3 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m <sup>s</sup>	0 194 0 540 0 185	0 919
Total		_	_	_	m³	_	0 919
Fierros - Tirantes Tuercas	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos comprendido las barras T	44	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	7 3	5 59 2 01	7 60
Total	_			_	kg.	_	52 42
Viaducto (del balde)			,		0.		
Luz 100 00-Hect'tro. 289.05							
- I—Escavacion para cimientos							
Estribos—San Luis $\begin{pmatrix} a \\ b \\ c \\ d \\ e \\ f \end{pmatrix}$	1 2 2 2 2 2	$ \begin{array}{c} 7 & 00 \\ 0.75 + 0.60 \\ \hline 0 & 25 \\ 3 & 50 \\ 0.70 + 0.75 \\ \hline 2 \end{array} $	1 40 0 20 0 25 2 1 22 0 20 0 20	1 30 1 30 1 30 1 30 1 30 1 30	m <sup>8</sup>	12 74 0 35 0 81 11 10 1 82 0 37	27 19

	las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribo—Villa La Paz	1 2 2 2 2 2	7 00 0.75+0.60 2 0 25 3 90 3 90 0.70+0.75 2	1 40 0 20 0 25 2 1 25 0 20 0 20	7 35 1 35 1 35 1 35 1 35 1 35	m <sup>3</sup> , , , , ,	13 23 0 36 0 08 13 16 2 11 0 39	29 33
Pilas $\begin{cases} a \\ b \end{cases}$	8 8	5 40 π×0 80	1 60 0 80	1 30 1 30		69 12 20 90	90 02
Total		_	_	_	m³	_	146 54
II — Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.		•					
Cimientos — Estribo San Luis	1 2 2 1 2 2 2 2 2	7 00 0.75+0.60 2 3 50 2.50+2.10 2 6 60 0.65+0.50 2 3 50 0 50 0.90+0.70	1 40 0 20 1 22 0 20 1 20 0 20 1 02 0 50 2 0 40	0 80 0 80 0 80 0 80 0 40 0 40 1 20 1 20	m <sup>2</sup> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	7 84 0 22 6 83 0 74 6 34 0 09 2 86 0 30 0 77	25 99
Cimientos — Estribo, Villa la Paz	1 2 2 2	0 50 0.90+0.70	1 40 0 20 1 25 0 20 1 20 0 20 1 02 0 50 2 0 40	0 80 0 80 0 80 0 80 0 40 0 40 1 20 1 20	" 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 84 0 21 9 75 0 85 3 17 0 09 3 18 0 30 0 77	
Cimientos—Pilas $\begin{pmatrix} A \\ B \\ a \\ b \end{pmatrix}$	8 8 8 8	5 40 π×0 80 5 40 π×0 60	1 60 0 80 1 20 0 60	0 80 0 80 0 40 0 40	> > >	55 30 12 87 20 74 3 62	<b>92</b> 53

		lus	DI	MENSION	RS	rric.	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBR	AS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion — Estribos San Luis	ABC DE e e' F G H I K	111122222222222222222222222222222222222	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 00 0 50 0 32 0 60 2 0 50 0 15 0 50 0 10 0 50 0 22 0 22	$ \begin{array}{c} 1 & 76 \\ 0 & 22 \\ 0 & 59 \end{array} $ $ \begin{array}{c} 1 & 76 \\ 0 & 22 \\ 0 & 72 \end{array} $ $ \begin{array}{c} 1 & 76 \\ 2.70 + 2.55 \\ \hline 2 \\ 1 & 76 \\ \hline 3 \\ 1 & 76 \\ \hline 2 \end{array} $	m <sup>8</sup>	9 50 0 59 1 02 0 71 7 92 0 27 3 24 0 76 1 77 0 04 0 23	26 85
Elevacion — Estribos Villa La Paz	A B C D E e e e e F G H	1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	5 40 5 40 5 40 0 60 4 90 4 55 4 90 2.70+2.45 2 0.50+0.85 2 $\frac{\pi}{4}$ × 0 25 0 90 3 50	1 00 0 50 0 32 0 60 0 15 0 50 0 10 0 50 0 25 0 25	$ \begin{array}{c} 2 00 \\ 0 22 \\ 0 59 \\ 2 22 \\ 2 00 \\ 0 72 \\ 2 00 \\ \hline 2 94 + 2.79 \\ \hline 2 00 \\ \hline 3 \\ 2 00 \\ \hline 2 00 \\ \hline 2 \end{array} $	) ) ) ) )	10 80 0 59 1 02 1 60 9 80 3 00 3 53 1 02 1 93 0 26 0 30 1 15	35 00
Elevacion—Pilas	•••	1 1 1 1 6 6 8	5 40 π ×0 50 5 40 π ×0 50 π ×0 50 π ×0 45	1 00 0 50 1 00 0 50 1 00 0 50 0 45	1 76 1 76 1 70 1 70 2 00 2 00 1 10	) ) ) )	9 50 1 38 9 18 1 33 6 48 9 42 12 43	49 72
Dados sobre los mu vuelta Total	•••	8	0 50 —	0 50 —	0 25 —	» m³	0 50	0 50 246 75

	•	las	r	DIMENSION	NES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
III—Albai drillo e dráulion	ñileria de la- on mezcla hi- 3.							
Estribo San Luis	Figura (a) (b) (c) (c) (d) (d) (d) (d) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e	1 2 2 2 2 4 4 4 16 16 8 4 8 2 16	5 40 0 55 4 15 4 53 3 50 3 50 0 55 0 50 0 60 0 45 0 25 0 50 0 50	0 55 0 40 0 40 0 55 0 50 0 50 0 50 0 50	0 22 0 22 0 22 0 10 0 08 0 05 2 0 05 0 05 3 0 22 0 22 0 24 0 24 0 24	m8	0 65 0 10 0 73 0 59 0 28 0 87 0 10 0 05 0 02 0 04 0 03 0 02 0 01 0 01 0 01	3 37
Estribo Vi- lla La Paz.	Figura (α) (β) (β) Coronamientos  Almohadillas	122222 2 44 4 206848216	5 40 0 55 4 55 4 93 3 90 3 90 0 55 0 50 0 60 0 45 0 60 0 45 0 25 0 50	0 55 0 40 0 40 0 55 0 50 0 50 0 55 0 50 0 02 0 02 0 0	0 22 0 22 0 22 0 10 0 08 0 05 2 0 08 0 05 0 05 0 05 0 22 0 22 0 24 0 24 0 24 0 24	> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	0 65 0 10 0 80 0 53 0 31 0 10 0 10 0 05 0 01 0 02 0 03 0 02 0 01 0 01 0 01	3 01
Pilas	Figura (a) (a) Coronamientos (b) Almohadillas	8	5 40	$ \begin{array}{c} 1 & 10 \\ 0 & 55 \\ 0 & 53 \\ 0 & 45 \\ 0 & 45 \\ - \frac{2}{0.45} \\ 0 & 02 \\ - \frac{2}{0.45} \end{array} $	0 22 0 22 0 05 0 05 0 05 3 1 76 0 22 1 70	) ) ) )	10 45 13 82 7 06 0 25 0 08 0 11 0 01 0 11	

	7 X 8	DI	MENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALBS
Pilas	16 6 96 8	$ \begin{array}{c c} 0 & 15 \\ \pi & \left( \frac{2}{0.47} \right) \\ 0 & 15 \\ \pi & \left( \frac{2}{0.77} \right) \end{array} $	$-rac{-2}{0.45}$	0 213 2 00 0 22 1 10	,	0 01 0 76 0 06 <u>0 55</u>	<u> </u>
							<del></del>
Estribo San Luis Superiormente	1 1 2 2 1 2	5.50 + 5.20 2 5 40 4 05 3.60 + 3.30 2 5 40 0.90 + 0.50	  	1 80 0 59 1 80 0 72 0 32 0 55	,	9 63 3 19 14 58 4 97 1 73 0 77	34 87
Estribo Vi-	1 2 2 1 2	5.50+5.20 2 5 40 4 45 4 00+3.70 2 5 40 0.90+0.50 2	  	2 00 0 59 2 05 0 72 0 32 0 55		10 70 3 19 18 24 5 54 1 73 0 77	40 17
Pilas.,	2 2 12 16	5.50+5.20 5.50+5 20 5.50+5.20 0 90		1 76 1 70 2 00 1 10	•	18 83 18 19 12 84 15 84	
Total	_	_		_ '	m²	_	145 94
V — Maderas y fierro para tramo				,			
Maderas—Durmientes	153	2 80	0 24	0 13	m³	13 37	13 37
Total	_	_	_		m³	_	13 37
Fierros—Tramos — Peso aproximado Total	••		9 × 9	635.000	kg, kg.	86715 00	86715 00 86715 00

	108	DI	MENSIONE	es	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	numeno de las	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Viaducto							
Luz 21.45 Hectómetro 291.12			.				
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	7 00	1 50	1 30	m³	27 30	
	5	$\frac{0.80+0.60}{2}$	0 28	1 30	•	1 02	28 32
Muros de vuelta	4	4 21 0.75+0.60	1 54	1 30	>	33 71	
	4	2	0 14 0 20	1 30	•	0 53	24.0
	4	0 20	2	1 30	•	0 10	34 34
Pila	1	5 40 # ×0.05	1 70	1 30	•>	11 93	14.00
Total	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 85	0 85	1 30	m <sup>s</sup>	2 95	14 88 77 54
<ul> <li>II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.</li> </ul>				·			
Cimientos—Estribos	2	7 00	1 50	1	ms	16 80	
	4	6 60 0.80+0.60	1 30 0 28	0 40 0 80	,	6 86 0 63	
u	4	0.65 + 0.50	0 28	0 40	•	0 26	24 55
" Muros de vuelta. :	4	4 21 4 21	1 34 1 14	0 80 0 40		18 05 7 68	
		2.77 + 3.20	0 20	0 80		1 91	
	4	0 40	0 04	1 20	•	0 38	
	4	1.04 +0.70	0 34	1 20	•	<u>t 42</u>	29 44
Cimientos—Pila	1 1	5 40 5 40	1 70 1 30	0 80 0 <b>4</b> 0	•	7 34 2 81	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.85$	0 85	0 80	•	1 82	
	7	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 65	0 65	0 40	•	0 53	12 50
Elevacion—Estribos Muros vuelta	2 2 2 4	5 40 5 40 5 40 5 31	1 10 0 60 0 32 0 50	2 20 0 22 0 59 2 20	•	26 14 1 43 2 04 23 36	

•	las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros vuelta	4	3 91	0 28	2 20 3	m <sup>8</sup>	4 82	
<i></i>	4	0 52	0 28	$\frac{2\ 20}{3}$	•	0 43	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	$\frac{\pi}{4} \times 0$ 28	0 28	$\frac{2\ 20}{3}$	,	0 18	
" (trapecio'	4	0.80 + 0.50	0.50	$\frac{3.14+2.95}{2}$	,	3 96	
" (refuerzos)	4	$\frac{3.45 + 3.60}{2}$	0 16	2 42	•	5 46	
" (ochavas) ,	4	0 50	$\frac{0.50}{2}$	2 42	•	1 21	
(Sobre la cornisa) idem. Idem idem (dado)	4 8		0 50 0 50	0 72 0 25	:	7 65 0 50	77 80
Pila	1 1	5 40 5 40	1 10	2 20 0 22	>	13 07 0 48	
" (circular	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 55	0 40 0 55	2 20	,	2 09	
Sobre la cornisa. Pilares	2	$\left \frac{\pi}{2}\times 0\right $ 50	0 50	1 10	,	0 86	16 50
Total	-	-	_	_	m <sup>8</sup>	_	160 79
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.	ŀ						
Almohadillas	8	0.50 + 0.60	0 02	2 20	m <sup>8</sup>	0 19	
Sobre la cornisa idem	8	0.50 + 0.60	0 02	0 72	•	0 06	
Almohadillas.	4	0 50	0 02	0 72	,	0 03	
Pila "	32 2	0 50 π 0 55	0 02 0 02	0 25 2 20		0 08	
(sobre la cornisa)	20 2	0 10 π 0 50	0 02 0 02	0 25 1 10	۵	0 01	0 59
Coronamie nios — Muros vuelta	4	5 35	0 55	. 0 10	•	1 18	
Idem idem	4	4 31	0 55	. 0 05	•	0 24	
Idem idem	8	0 55	0 55	0 05 0 05	,	0 12 0 10	
Idem idem	8 8	0 50 0 50	0 50 0 50	0 05	,	0 03	
Pila	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 53		0 05		0 04	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	0 50	0 05	,	0 04	
	2	$\frac{\pi}{2}$ × 0 50	0 50	0 05	•	0 01	1 76
Cornizas-Estribos	2	6 50	0 55	0 22	,	1 57	
Muros vuelta Piia	4 2	5 36 5 40	0 40 0 40	0 22 0 22		1 89 0 95	
	2	π 0 66	0 60	0 22	,	0 55	4 96
Total		-	. –	-	m <sup>s</sup>	-	7 31

	de las iguales	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALIES
IV—Revoque							
Estribos	2 2 2	5 30 5 40 5 40	 	2 25 0 59 0 32	>	23 85 6 37 3 46	33 68
Muros vuelta	4 4 4	4 21 4 21 0 50 0.50+0.80	 	2 20 0 72 0 72	> .	37 05 12 12 1 44	
Trapecio	4	2	••	0 55	>	1 43	52 04
Pila Interior pilares	2 2	5 30 1 00	••	2 20 1 10	•	23 32 2 20	25 52
Total	_	_	_	_	m²	_	111 24
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 97
Total Fierros—Tramos — Peso	_	-	-		m*	_	2 97
aproximado (de uno)	2	••		••		9635 00	19270 00
Total	-	_	-	_	kl.	-	19270 00
Viaducto							
Luz 32.66 Hectómetro 292,50							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	6 94 0 30	1 44 0 64	1 30 1 30	m <sup>s</sup>	25 983 0 998	<b>2</b> 6. 981
Muros de vuelta	4	4 21 0 73	1 33 0 34	1 30 1 30	•	29 116 1 291	
Ochavas	4	0 35	$\frac{0.35}{2}$	1 30		0 319	30 726
Pilas	2	5 <b>4</b> 0	1 60	1 30		22 464	
	4	$\frac{\pi}{2} \times 0 80$	0 80	. 1 30	•	5 228	27 692
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.	_		_	<b>-</b>	m³	_	85 399
Cimientos—Estribos	2	6 94	1 44		m•	15 990	
	2 4 4	6 54 0 64 0 64	1 24 0 30 0 30	0 40 0 80 0 40	> >	6 488 0 614 0 307	23 399

	8 8	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Cimientos — Muros de vuelta	4 4	4 21 4 21	1 33 1 13	0 80 0 40	m³	17 918 7 612	
Idem idem Idem Ochavas	4	0 73 0 35	0 34 0 35	1 20 1 20		1 191 0 294	27 015
Cimientos—Pilas	2 2	5 40 5 40	1 60 1 20	0 80 0 40	,	13 <b>8</b> 24 5 184	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 80	0 80	0 80	•	3 117	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 60	0 60	0 40	•	0 905	23 130
Elevacion estribos	2 2 2 4	5 40 5 40 5 40 1 30	1 04 0 69 0 32 0 32	2 16 0 22 0 57 0 15	) )	24 261 1 639 1 970 0 250	28 120
Muros de vuelta	5 4	5 25 4 55	0 50 0 15	2 16 0 22 2 16	>	22 680 0 601	
	4	3 48	0 27	2	>	4 059	
(, ,, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4	0 90	0 27	$\frac{2 \ 16}{3}$	>	0 700	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 27	0 27	2 16 3	>	0 165	
Trapecio	4	0.50+1.00	0 50	3 20	•	4 800	
Refuerzos	4	$\frac{3.56+3.21}{2}$	0 16 0 45	2 38	>	5 156	
Ochavas	4	0 45	2	2 38	,	0 964	
Sobre la cornisa Idem Dados	4 8		0 50 0 50	0 72 0 28	,	7 560 0 560	47 245
Pilas	2 2	5 40 5 40	1 00 0 30	2 16 0 22	:	23 328 0 713	
Circular	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	2 16	•	3 393	
Idem	4	π	0 15	0 22	•	0 031	
Sobre la corniza. Pilares	4	π	0 45	1 10	,	1 400	28 865
Total	_	_	_	_	m³	-	177 774
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Almohadillas	8	$\frac{2.22+0.84}{2}$	0 02		i	0 190	
Sobre la cornisa idem	4	0 50	0 02	0 72	>	0 020	
	1	}		l	ı	0 219	ı

	de las igninles	I	DIMENSIO	NES	WETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD WE	Parciales	TOTALES
Sobre la cornisa—Almo dillas	8	$\frac{0.50+0.60}{2}$	. 0 02	. 0 72	m³	0 063	
Idem idem	32 4 4	0 50 π×0 50 π×0 50	0 02 0 02 0 02	0 28 2 16 0 72	•	0 090 0 271 0 090	0 733
de vuelta Idem idem	44	5 30 4 25	0 55 <b>0 5</b> 0	0 10 0 10	3	1 166 0 850	
Idem idem	4	4 25	0 50	0 05	,	0 213	
Idem idem	8 8	0 <b>5</b> 5 0 50	0 55 0 50	0 08	>	0 194 0 080	
Idem idem	8	0 50	0 50	0 05	•	0 033	
Idem Pilas	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	. 0 10	•	0 176	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	, 0 08	,	0 141	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0,50	0 50	0 04	>	0 063	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05		0 026	2 942
Cornizas—Estribos Idem mures de vuelta Idem Pilas	2 4 4	6 50 5 30 5 40		0 22 0 22 0 22	>	1 144 1 866 1 <b>9</b> 01	T 005
tt -t	4	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{0.55} \right)$	$-\overline{0.15}^2$	0 22	•	0 774	5 685
Total	-	-	-		m³		9 360
IV—Revoques Ertribos		5 30		2 16	m³	22 90	•
LETTIDOS	2 2 4	5 40 1 30	••	0 57 0 15		6 16 0 78	29 84
Muros de vuelta	4 4 4	5 20 4 15 0 50	••	1 16 0 75 0 72	> >	24 13 12 45 1 44	
Trapecio	4	0.50+1.00 2		0 50	•	1 50	39 52
Pilas	4 4	5 30 1 00	••	1 16 1 10	•	24 59 4 40	28 99
Total	—	-	-	_	m³	_	98 35
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Durmientes	51	2 80	0 25	0 15		5 355	5 355
Total	_	_	_	_	mª	-	5 355
Fierros—Tramos	3		••	••	kl.	9635 00	28905 00
Total	-	<b>–</b> 1	_	_	kl.	-	<b>289</b> 05 00

	las	DI	MENSION	es	TRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Large	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Viaduote				:			
Luz 32.46 Hectómetro 294.12							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	7 00 0 80	1 60 0 30	1 36 1 36	m <sup>8</sup>	30 464 1 306	31 770
Muros de vuelta	4	4 23 0.94+0.70	1 35	. 1 36	•	31 065	
ldem idem	4	2	0 34 0 25	1 36	*	1 517	
Ochavas	4	0 35	2	1 36		0 333	32 915
Pilas	2 4	$\frac{5 20}{2}$ 90	1 80 0 90	1 36 1 36	i	25 459 6 922	32 381
Total		20 30	0.80	1 30		0 922	
		_		_	m³	_	97 066
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	7 00	1 60	0 80		17 920	
	2 2 4	6 60 0 80	1 40 0 30	0 40 0 80	>	7 392 0 768	
	4	0 80	0 30	0 40	٠	0 384	26 464
Muros de vuelta	4	4 23 4 23	1 35 1 15	0 80 0 40	,	18 274 7 783	
	4	0.94+0.70	0 34	1 20	>	1 338	
Ochavas	4	0 35	$\frac{0}{2}$	1 20	•	0 294	27 689
Cimientos—Pilas	2 2	-5 20	1 80	0 80		14 976	
	4	$\begin{array}{c c} .5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 90 \end{array}$	1 40 0 90	0 40 0 80	.>	5 824 4 072	
66 66 ·····	4	$\begin{array}{c c} \hline x \\ \hline 0 \\ \hline 70 \\ \hline \end{array}$	0 70	0 40	l	1 232	53 793
Elevacion—Estribos	4	5 40	1 20	2 29		29 678	
	4	5 40 5 40	0 85 0 32	0 22 0 50	,	2 020 1 728	
	4	1 50	0 32	0 22	•	0 366	33 792
Muros de vuelta	4	5 43	0 50	2 29	,	24 869	_
4	4	5 08 3 88	0 15 0 30	0 22 2 20	,	0 671 5 831	
	1 1	, 500	0 30	2		V 551	

	las	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunies	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	4	0 65	0 30	2 29	m <sup>s</sup>	0 595	-
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 30	0 30	$\frac{2}{3}$		0 216	
" Rectángulo	4	0 50	0 50	2.93 + 3.23		3 580	
Refuerzos	4	3 73	0 16	2 51	•	5 992	
Triángulo	4	0 34	0 34	2 51	•	0 580	
Ochavas	4	0 50	0 50	2 51		1 255	
Sobre la cornisa	4 8	5 43 0 50	0 50 · 0 50		,	7 819 0 540	51 <b>44</b> 8
Pilas	2 2	5 20 5 20	1 20 0 50			28 579 1 144	
Circulares	4	π 0 60	0 60		1 1	<b>5</b> 180	
	4	$\frac{\pi}{2} 0 25$	0 25	0 22	,	0 086	
Sobre la cornisa. Pilares	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 99	,	1 555	36 544
Total	-	_	-	_	m³	_	201 041
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Almohadillas	8	0.60 + 0.50	0 02	2 29	ms	0 202	
Sobre la cornisa	8	0.60+0.50	0 02	0 72		0 063	
<i>n</i>	4	0 50	0 02	0 72		0 029	
Piias	32 4	0 50 π×0 60	0 02 0 02	0 27 2 29		0 ()86 0 345	
Sobre la cornisa	4	π×0 50 π×0 50	0 02 0 02	0 72 0 27	2	0 090 0 034	0 849
Coronamientos — Muros de vuelta							0 015
Idem idem	4	5 48 4 43	0 55 0 50	0 10 0 10	•	1 206 0 886	
Idem idem	4	4 43	0 50	0 05		0 222	
Idem idem	4	0 55 0 50	0 <b>5</b> 5 0 <b>5</b> 0	0 08 0 05	,	0 194 0 100	
ldem idem	4	0 50	0 50	0 05	,	0 033	
Pilas	4	$\frac{\pi}{2} 0 55$	0.55	0 10	•	0 190	
	4	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0 55	0 08		6 152	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05		0 078	
••	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05		0 026	3 087

	lns nles	DI	MENSION	ES .	RICA	· CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Cornisas—Estribos Muros de vnelta Pilas	2 4 4 4	$ \begin{array}{c} 6 50 \\ 5 53 \\ 5 20 \\ \frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{0.65} \right) \end{array} $	0 40 0 40	0 22 0 22 0 22 0 22	3 '	1 144 0 947 1 830 0 925	5 846
Total,			-		m³		9 782
IV—Revoques							,
Estribos	2 2 4	5 30 5 40 1 30		2 29 0 50 0 22	>	24 27 5 40 1 14	30 81
Muros de vuelta	4 4 4	4 88 4 33 0 72	 	2 29 0 72 0 72	>	44 70 12 47 2 07	59 24
Pila Interior de los Pilares	4	5 10 1 00		2 29 0 99	>	46 71 3 96	50 67
Total	_	_			m²		140 72
V—Maderas y flerros _para tramo							
Maderus-Durmientes	51	2 .80	0 25	0 14	m³.	4 998	4 998
Total	_	_	-	_	m <sup>8</sup>	Ì :	4 998
Fierros-Tramos	3	••			kg.	9635 00	28905 00
Total	-	-	_		kg.	_	28905 00
Alcantarilla abierta Luz 2.50 Hectimetro 301.52 I—Escavacion para			,				
cimientos y cauce Estribos	,	4 30	1 00	1 47	- 8	10 440	10 040
Muros ala	4 4 4	2 435 1 00 1.25+1.00	0 16 0 32	1 47	>	9 736 0 941 2 117	12 642
	4		0 10	1 47	>	0 035	12 829
Cauce	1	20 00	2 50	0 51	2	25 500	25 509
Total	-	-	_	–	m³	_	50 <b>9</b> 71

•	las	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Il—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							•
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 00	0 90	m³	7 740	7 740
Muros ala	4	2 435 1 00 1.25+1.00	0 68 0 16	0 90 0 90	>	5 961 0 576	
	4	0 12	$\frac{0}{0} \frac{32}{10}$	0 90 0 90		1 296 0 022	7 855
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 90 0 50 0 40	0 80 0 32 0 32 0 37 0 32	1 50 0 48 0 48 0 12 0 12		10 080 1 290 0 553 0 089 0 061	12 073
Muros de ala	4	1 935	0 42	$\frac{1.98+0.79}{2}$	,	4 502	
Dados	4 4	0 42 1 00 1.30+1.10	0 50 0 16 0 32	0 79 0 90 1 50	•	0 664 0 576 2 304	
	4	$0.25 + 0.23 \\ 0.15$	$0.08 \\ 0.12 \\ \hline 2$		i l	0 037 0 017	
A deducir capa sobre el estribo	4	0 40	0 32	0 15	>	8 100 0 077	8 023
Total	-	_	_	_	m³		35 691
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	2 734 0 65 0 40	0 36 0 36 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	•	0 112 0 054	0.571
	4	0 40	0 42	3	>	0 011	0 571
Estribos	4 4 4	0 50 0 40 0 40	0 37 0 33 0 33	0 12 0 08 0 03		0 089 0 042 0 009	0 140
Capa sobre estribo	4	0 40	0 32	0 15		0 077	0 077
Total	_	_	_	_	m³	-	0 788

	1:1 to	D	IMENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuncho de lus partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
I∇-Revoques							
Estribos	2 4	4 20 0 90	••	1 50 0 45	m³	12 60 1 62	
Frente	4 2	0 50 2 40		0 15 0 48	) )	0 30	
Lateral	4	0 32	••	0 45	>	0 58	17 40
Muros ala	4	2 53	••	$\frac{0.30+1.49}{2}$	•	9 06	
	4	0 49		$\frac{0.70}{2}$	•	0 69	
Dados	4	0 59 0 42		0 30 0 30	> >	0 71 0 50	
	4	0 59	••	0 30	>	0 35	11 31
Total	-	_	_		m³	_	28 71
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2	2 40 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	m³	0 173 0 300	0 473
Total	-	_	_		m <sup>8</sup>	¦	0 473
Fierros—Tramo. — Peso aproximado					kg.	867 00	867 00
Total	-	_	_	_	kg.	<u>-</u>	867 00
Alcantarilla abierta		•					
Luz 3.00 Hectómetro 303.24							:
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 2	4 30 4 30	0 65 0 30	1 50 . 1 50	m³	8 39 3 87	
Muros ala (San Luis) (La Paz ). :	2	2 91 2 70	0 65 0 65	1 00 1 00	*	3 78 3 51	19 55
Refuerzos	4	1 95 0.15+0.32	0 18	1 00	•	1 40	
	4	2	0 25	1 00	•	0 24	1 64
Cauce		4 20	150+0.80	0 90	•	4 35	
	2	14 00	$\frac{1.50+0.80}{2}$	0 90	,	28 98	33 33
Total	-	· –	_	-	m³	-	54 52

	las	Di	IMENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuikno de las partes iguales	Largo	Espesor	Ältura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—estribos	2 2	4 30 4 30	0 65 0 30	1 40 1 40	m³ >	7 83 3 61	11 44
Muros ala (San Luis) (La Paz)	2 2	2 91 2 70	0 65 0 65	() 90 0 90	>	3 40 3 16	<b>6</b> 56
Refuerzos	4	$ \begin{array}{c} 1 & 95 \\ 0.15 + 0.32 \end{array} $	0 18 0 25	0 <b>90</b> 0 <b>9</b> 0	>	1 26 0 21	1 47
Elevacion estribos (San Luis)	1	4 20	0 33	1 31	•	1 82	
Idem idem idem Refuerzos	2 1 1	$\begin{array}{c} 0.85 \\ 4.20 \\ 4.20 + 4.30 \end{array}$	0 33 0 32 0 10	0 60 1 81 1 46	•	0 34 2 43	
Por deducir. Capa	2	0 45	0 33	0 15	,	5 21 0 04	5 17
Muros ala (San Luis)	2	2 36	0 42	1.91+0.34	<b>&gt;</b>	2 23	
Dados	2	0 50	0 42	0 34	•	0 14	
Refuerzos	8 2	$\begin{vmatrix} 0.48 \\ 0.25 + 0.45 \\ 2 \end{vmatrix}$	0 18 0 <b>2</b> 5	$\frac{0.74 + 1.64}{2}$ 1 81	,	0 82	3 51
Estribo (La Paz)	1 2	4 20 0 85	0 33 0 33	l 17 0 60	*	1 62 0 34	
Refuerzo	1 1	$\frac{\overset{4}{\cancel{4}}\overset{20}{\cancel{4}}}{\overset{1}{\cancel{30}}\overset{4}{\cancel{4}}\overset{20}{\cancel{20}}}$	0 32 0 10	1 67 1 32	*	2 34 0 56	
Por deducir. Capa	2	0 45	0 33	0 15		4 76 0 04	4 72
Muros de ala (La Paz)	2	2 15	0 42	$\frac{1.77+0.34}{2}$	•	1. 91	
Dados	2	0 50	0 42	0 34 0.60+1.50	•	0 14	
Refuerzos	. 8	$0.48 \\ 0.25 + 0.45$	0 18	2	>	0 73	9.07
m . 1	2	2	0 25	1 67	1 1	0 29	3 07
Total  III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.	_		_		m <sup>s</sup>	_	35 94
Coronamiento, muros ala (San Luis) Idem idem (La Paz).,,	2 2	3 52 3 32	0 35 0 35	0 10 0 10	m <sup>s</sup>	$\begin{bmatrix} 0 & 25 \\ 0 & 23 \\ \hline 0 & 48 \end{bmatrix}$	

	las	I	DIMENSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuiero de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Coronamientos dados	4	0 60	0 35	0 12	m³	0 48 0 10	
Idem idem	4	0 45	0 30	0 05	>	0 01	
ldem idem	4 4 4	0 45 · 0 45 0 35	0 30 0 45 0 35	0 08 0 12 0 08		0 04 0 10 0 04	
Idem idem	4	0 35	0 35	0 05	>	0 01	0 78
Capa en los estribos	4	0 45	0 33	3 0 15	,	0 09	0 09
Total		_		_	m <sup>8</sup>		0 87
lV—Revoque							0 81
Estribos (San Luis)  (La Paz)  Rstribos  Muros ala (San Luis)  (La Paz)  Dados  Total	1144224 21 21 44 4	4 20 4 20 0 40 0 45 2 50 2 50 0 33 3 15 3 00 0 55 0 42 0 55	:: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: ::	1 31 1 17 0 60 0 45 0 47 0 32 0 45 1.91+0.34 2 1.77+0.34 2 0 34 0 34 0 34	3 3 4 4 4	5 50 4 91 0 96 0 81 2 35 1 60 0 59 7 09 6 33 0 75 0 57 0 38	16 72 15 12 31 84
V-Maderas y flerro para tramo			•				
Maderas—Soleras Durmientes	2 5	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12	m²	0 14 0 35	0 49
Total	·-	-	_		m³	_	0 49
Fierros-Tramo			••	••	kg.		1170 00
Total	-1	_		_	kg.	-	1170 00
Alcantarilla abierta  Luzz.00Hectómetro 305.00  I — Escavacion para			·				
cimientos y cauce Estribos	2	4 30	0 95	1 00	m <sup>s</sup>	8 17	

	las nles	I	DIMENSIO	NES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4 4 4	3 28 1 75 0.60+0.50 2 0.50+0.75	0 65 0 16 0 16 0 16	1 00 1 00 1 00 1 00	m³	8 53 1 12 0 35 0 40	10 30
Cauce Total	2	35 00	2 00	0 25	» m³	3 50	3 50 21 97
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,		_		-		_	
Cimientos - Estribos	2	4 30	0 95	0 90	m³	7 35	7 35
Muros ala	4 4	$\begin{array}{c} 3 & 28 \\ 1 & 75 \\ 0.60 + 0.50 \\ 2 \end{array}$	0 65 0 16 0 16	0 90 0 90 0 90	•	7 67 1 01 0 32	
	4	0.50 + 0.75	0 16	0 90		0 36	9 36
Elevacion—Estribos	2 4 4 4	2 10 1 05	0 32 0 43 0 43 0 43	1 83 1 83 0 12 0 30	•	2 46 3 30 0 17 0 54	6 47
Elevacion refuerzos	2 4	$\begin{array}{c} 2 & 10 \\ 1.05 + 0.85 \\ \hline 2 \end{array}$	0 33 0 22	1 95 1 95	,	2 70 1 63	
	2	$\frac{3.80+3.70}{2}$	0 10	1 25	٠,	0 94	11 74
Muros ala	1 4 4 4 4	2 85 0 40 0 35 0 35 0 35	0 43 0 43 0 16 0 16 0 16	2.25 + 0.40 0 40 0 80 0 95 1 15	>	6 52 0 28 0 18 0 21 0 26	
	4 4 4	0 35 0 35 0 39 0 39 0 78	0 16 0 16 0 32 0 32 0 10	1 35 1 55 1 75 1 95 1 25	>	0 27 0 35 0 87 0 98 0 39	10 31
A deducir capa sobre cl estribo	4	0 60	0 49	0 15	>	0 14	0 14
Total	-	_	_	_	m³	_	38 62

	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		·	•				
Coronamiento — Muros ala	4 4 4	3 43 0 70 0 50 0 50	0 35 0 35 0 32 0 32	0 10 0 12 0 08 0 05	>	0 48 0 12 0 05 0 01	
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	>	0 10 0 04	
	4	0 35	0 35	$\frac{0.05}{3}$	>	0 01	0 81
Capa sobre el estribo	4	0 60	0 40	0 15	•	0 14	0 14
. Total	-	_	_	_	m³	_	0 95
IV—Revoque							
Estribos	2 4	4 20 0 75	••	1 83 0 12		15 37 0 36	
Deducido 0,15 de la altura Bajo el dado	4 4 4	1 05 0 45 0 43	 	0 15 0 15 0 15	•	0 63 0 27 0 26	16 89
Muros de ala	4 4 4	3 60 0 70 0 43		2.25+3.40 0 40 0 40	•	19 15 1 12 0 69	20 96
Total	_	_	_	_	m²	_	37 85
V—Maderas y fierros . para tramo							<u> </u>
Maderas—Soleras Piezas trasversales ' longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 3 00	0 30 0 20 0 30	0 30	>	0 194 0 185 0 540	0 919
Total	-		_	_	m³	_	0 919
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
comprendido las bar ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	kg.	5 59 2 01	7.60
Total	-	-		_	kg.	-	52 42

Alcantarilla abierta  Luz 2.00Hectómetro 306.65  I — Bacavacion para cimientos y cauce  San Luis—Estribos 1  A 30 0 65 1 36 m³ 3 80  4.30+4.50 0 35 1 36 * 2 00  La Paz 1 4.30 4.50 0 35 1 45 * 2 23  San Luis—Muros ala 2 0.78+0.30 0 52 1 36 * 0 83  " " 2 0.35 0 52 1 00 * 0 36  Refuerzos. 2 0 35 0 18 1 00 * 2 40  Refuerzos. 2 0.35 0 18 1 00 * 0 31  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 45 * 0 07  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 31  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 45 * 0 079  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 31  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  " 2 0 35 0 18 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  La Paz — Muros ala 2 0.75+0.30 0 52 1 00 * 0 36  La Paz — Cimientos estribo 1 4 20 1 80 0 40 * 20 00  — Total — " " " " " " " " " " " " " " " " "	DADES	CANTI	METRICA	ġ,	MENSIONE	DI	lns in les	
### Luz 2.00 Hectometro 306.65  I — ### Macavacion para cimientos y cauce  San Luis — Estribos 1	TOTALES	Parciales		Altura	Espesor	Largo	NUMERO de las partes igunles	INDICACION DE LAS OBRAS
Luz z.oo-Hectómetro 306.65  I — Bacavacion para cimientos y cauce  San Luis—Estribos 1						·		
cimientos y cauce         San Luis—Estribos.         1         4 30         0 65         1 36         m³         3 80           La Paz.         1         4 30 + 4.50         0 35         1 36         2 00           La Paz.         1         4 30 + 4.50         0 35         1 45         2 00           Sun Luis—Muros ala         2         0.78 + 0.30         0 52         1 36         0 83           """"""""""""""""""""""""""""""""""""								Luz 2.00Hectómetro 306.65
San Luis—Estribos   1   4   30   0   65   1   36   m   3   80   2   200    La Paz   1   4   30   0   65   1   36       2   200    La Paz   1   4   30   0   65   1   45								I — Escavacion para cimientos y cauce
La Paz		3 .80	m³	1 36	0 65		1	
La Paz	5 89	2 00		1 36	0 35		1	<i>a</i>
Sun Luis—Muros ala 2		4 05	,	1 45	0 65		1	La Paz
Sun Luis—Muros ala       2       0.78+0.30 / 2 0.35 0.52 1.00 3.6       0.52 1.00 3.6       0.36 3.6         Refuerzos       2       2.07+2.55 0.52 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.75 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00 3.6       0.79 1.8 1.00	6 28		1 1			4.30+4.50	1	
Cauce		0.83	,	1 36	0.59		2	Sun Luis-Muros ala
Refuerzos.							ł.	
Refuerzos		1		1 00	0 52	2.07 + 2.55	2	
Cauce		0 07	>	1 36		_	2	Refuerzos
Refuerzos     2	4 10		1 1		0 18			
Refuerzos		0.79		1 45	0 52		2	La Paz — Muros ala
Refuerzos 2		1 1		1 00	0 52	0 35	2	
Refuerzos		2 21	>	1 00			2	
Cauce		0 08	*	1 45	l i		2	
Total 2  Total 2  II—Albañileria de ladrillo en mezcla or dinaria.  San Luis—Cimientos estribo 1 La Paz—Cimientos estribo 1 La Paz—Cimientos estribo 1 Idem idem 1 La Paz—Cimientos estribo 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem 1  Idem idem	3 84				0 18		2 2	
Total 2  Total 2  II—Albañileria de ladrillo en mezcla or dinaria.  San Luis—Cimientos estribo		3 02	,	0 40	1 80	4 20	1	Cauce
Total — — — — — — — — — — — — — — — — —	<b>23</b> 02	20 00		0 40		i i	2	
drillo en mezcla or dinaria.         San Luis—Cimientos estribo	43 13		m³		-	_	_	Total
Iribo       1       4 30       0 65       0 90 m³       2 52         Idem idem        1       4 30 4.50       0 35       0 90 *       1 39         La Paz — Cimientos estribo       1       4 30 0 65       0 90 *       2 52         Idem idem       1       4 30 4.50       0 35       0 90 *       1 39         30 78 10 30       2 78 10 30       0 35       0 90 *       1 39								drillo en mezcla or
Idem idem        1       4.30+4.50       0 35       0 90       1 39         La Paz — Cimientos estribo						·		
La Paz — Cimientos estribo	۰	1	1		ŀ		-	
Idem idem $1 \begin{vmatrix} 4.30+4.50 \\ 2.73 \begin{vmatrix} 1.030 \end{vmatrix} = 0.35 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \begin{vmatrix} 0.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.73 \end{vmatrix} = 0.30 \begin{vmatrix} 0.90 \\ 3.7$	3 91		1			2		La Paz — Cimientos es-
2 7 10 20	3 91	1	1 1		1 1	4.30 + 4.50	I	
AND LINE OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF THE CONTRACT OF TH	•				0 52	0.78+0.30	9	San Luis-Muros ala
San Luis—Muros ala 2 0.73 + 0.52 0 50 > 0 51 0 51 0 18		1		1	1 1	2	1 1	tt tr
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		1	i			0.0	2	

	Inles	DI	MENSION	ES	'Alca	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	2	0 30	$\frac{0.18}{2}$	0 90	m <sup>8</sup>	0 05	
	$\begin{vmatrix} 2\\2 \end{vmatrix}$	0 35 0 85	0 18 0 18			0 06 0 28	3 24
La Paz—Cimientos mu- ros ala	2	0.75+0.30	0 52	0 90	,	0 49	
Idem idem ·	2		0 52	0 40	i i	0 15	•
Idem idem	2	$\frac{2.35+1.90}{2}$	0 52	0 90	1	1 99	
Refuerzos	2	0 30	0 18	0 90	•	0 10	
	2 2	0 35 0 75	0 18 0 18	0 40 0 90	•	0 05 0 24	3 02
San Luis—Elevacion es- tribos Por deducir	1	4 20 2 75	0 80 0 50	1 93 0 42	•	6 48 0 58	5 90
La Paz — Elevacion es- tribo Por deducir	1	4 20 2 75	0 80 0 50	1 93 0 42		6 48 0 58	5 90
San Luis — Elevacion — Muros ala	2	1.10+0.65	0 32	0 36	,	0 20	·
Idem idem idem	2	$1 86 \frac{1}{2} (0.$	42×1.57+(	).42×0.35)	,	1 50	
Dados	2	0 50	0 42	0 35	•	0 15	1 85
La Paz—Elevacion—Mu- ros ala	2	$\frac{1.10+0.65}{2}$	0 32	0 45	>	0 25	
Elevacion—Muros ala	2	1 87 $\frac{1}{2}$ (0.4)	1.48+0	0.42×0 26)	•	1 37	
Dados	2	0 35	0 42	0 26	•	0 08	
8an Luis-Refuerzo	2	1.60+1.45	0 18	1 05	•	0 58	
La Paz "	2	$\frac{1.45+1.30}{2}$	0 18	0 95	•	0 47	2 75
Total	-	_	_	_	m³	_	30 48
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos estribos	4	0 73 0 35	0 83 0 35	0 10 0 08	m³	0 <b>24</b> 0 04	
	4	0 35	0 35	0 05		0 01	
" muros ala	4	2 73	0 35	0 10	,	0 38	

	e e e	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	ntwero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
San Luis-Dados	2 2	0 67 0 45	0 35 0 32	0 10 0 08	m <sup>8</sup>	0 05 0 02	
	2	0 45	0 32	$\frac{0.05}{3}$	٠ و	0 01	
La Paz-Dados	2 2	$\begin{array}{c} 0 & 47 \\ 0 & 45 \end{array}$	$\begin{array}{c} 0 & 35 \\ 0 & 32 \end{array}$	0 10 0 08	3	0 03	
	2	0 45	0 32	$\frac{0.05}{3}$	>	0 01	0 81
Total	<u> </u>	-	_	_	ms	-	0 81
IV—Revoque							
San Luis-Estribos Por deducir	1	4 20 2 75		1 93 0 42	m <sup>3</sup>	8 11 1 16	6 95
Estribos	1	2 75 0 50	••	0 42 0 42	<b>&gt;</b>	1 16 0 42	
Muros ala	2	1 10		$\frac{0}{0} \frac{36}{2}$		0 40	
4	2	2 45	••	1.57 + 0.35		4 70	
Dado	2	0 65		0 35		0 46	
	2	0 42	• •	0 35	>	0 25	$\frac{739}{}$
La Paz—Estribo Por deducir	1	4 20 2 75	••	1 93 0 <b>4</b> 2	>	8 11 1 16	6 95
Estribos	1 2	$\begin{array}{ccc} 2 & 75 \\ 0 & 50 \end{array}$		0 42 0 42	>	$\begin{array}{c c} 1 & 16 \\ 0 & 42 \end{array}$	
Muros ala	2	1 10	••	0 45		0 50	
u u u u u u u u u u u u u u u u u u u	2	2 45	_	1.48 + 0.26		4 26	
Dados	2	0 45	••	2 0 26		0 23	-
	2	0 42	••	0 26	*	0 22	6 79
Tota	-		_		m²	_	28 08
V—Maderas y fierros para tramo			_				
Maderas—Soleras Piezas longitudinales	4 2	2 70 3 00	0 25 0 30	0 12 0 30	m³	0 194 0 540	
" transversales	2	1 54	0 20	0 30	. >	0 185	0 919
Total	-	-			m <sup>s</sup>		0 919
Fierros—Tirantes Tuercas	8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79	44 82
Tornillos en los estribos, comprend. las barras T	4	0 80	0 015	0 015	*	5 59	
Tuercas	4	0 06	0 06	0 018	•	2 01	7 60
Total	-	_		_	kl.	<b> </b>	52 <b>42</b>

	las nles	Г	IMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 311,10							
I—Escavacion para cimientos							
Estribo San Luis $\begin{pmatrix} A \\ B \\ C \\ D \end{pmatrix}$	1 2 2 2	$ \begin{array}{r} 4 & 30 \\ 2 & 48 \\ 1 & 60 \\ 0.35 + 0.25 \\ \hline 2 \end{array} $	1 00 0 65 0 16 0 32	1 47 1 47 1 47 1 47	m <sup>8</sup>	6 32 4 74 0 75 0 28	12 09
Estribo Villa La Paz. $\begin{pmatrix} A \\ B \\ C \end{pmatrix}$	1 2 2 2	4 30 2 35 1 60 0.35+0.25	1 00 0 65 0 16 0 32	1 57 1 57 1 57 1 57	> > >	6 75 4 80 0 80 0 30	12 65
Total	!		_	_	m³	_	24 74
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribo San Luis $\begin{pmatrix} A \\ B \end{pmatrix}$	1 2 2 2 2	4 30 2 48 1 60 0.35 + 0.25	1 00 0 65 0 16 0 32	0 90 0 90 0 90 0 90	in <sup>3</sup>	3 87 2 90 0 46 0 17	7 <del>4</del> 0
Estribo Villa La Paz.	1 2 2 2	$ \begin{array}{r} 4 & 30 \\ 2 & 35 \\ 1 & 60 \\ 0.35 + 0.25 \\ 2 \end{array} $	1 00 0 65 0 16 0 32	0 90 0 90 0 90 0 <b>9</b> 0	» •	3 87 2 75 0 46 0 17	7 25
$egin{pmatrix} a & b & c & d & e & d & e & f & f & f & f & f & f & f & f & f$	1 2 2 2 1 2 2		0 32 0 40 0 40 0 40 0 33 0 25	1 68 1 68 0 12 0 30 1 80	*	1 13 1 41 0 08 0 25 1 25 0 86	
Estribo San Luis $\begin{pmatrix} g \\ h \end{pmatrix}$	1	$\frac{3.80+4.20}{2}$	0 15 0 10	1 40 0 47 2.10+0.85	•	0 84 0 20	
k l l	2 2 2 2 2 2	1 93 0 50 0 80 0 80	0 40 0 40 0 16 0 16	2 0 85 0 95 1 40 1 80 0 47	•	2 28 0 34 0 24 0 36	
m	2 2	0 50 4 10	0 32 0 10	1 80 0 47	>	0 58 0 38	10 20

	las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribo Villa La Paz	1 2 2 2 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 10 1 05 0 80 1 05 2 10 1.05 + 0 85 2 - 2 3.80 + 4.20 2 4 20 1 80 0 50 0 80 0 80	0 32 0 40 0 40 0 40 0 33 0 25 0 15 0 10 0 40 0 16 0 16 0 32	0 90 0 95 1 40 1 80	» » » » » »	1 13 1 41 0 08 0 25 1 25 0 86 0 84 0 24 2 16 0 36 0 24 0 36 0 58	
Por deducir, capa sobre los estribos		3 95 0 60 —	0 10 0 40		» m³	0 14	10 20 35 05 0 14 34 91
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Estribo San Luis	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 85 0 70 0 55 0 55 0 45 0 35 0 35	0 34 0 36 0 32 0 32 0 45 0 35	0 10 0 10 0 08 0 05 3 0 10 0 08 0 05 3	111 <sup>3</sup>	0 19 0 05 0 03 0 01 0 04 0 02 0 01	• 0 35
Estribo Villa La Paz	2 2 2 2 2 2 2 2	0 45 0 35 0 35	0 34 0 36 0 32 0 32 0 45 0 35	$0.08 \\ 0.05 \\ \hline 3$	3 3 3	0 18 0 05 0 03 0 01 0 04 0 02 0 01	0 34
Capa sobre los estribos  Total	4	0 60 —	0 40	0 15 —	m³	<u>0 14</u>	0 14

	188	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2	4 20		1 68	m²	14 11	
Deducido 0.15 de la altura	4	0 75 1 05	• •	0 12 0 15	,	0 36	
(Bajo el dado)	4	0 45	••	0 15	>	0 27	15 61
Estribo San Luis-Muros	1 71	0 40	••	0 15	•	0 24	15 61
ala	2	2 55	••	2.10+0.85	>	7 52	
Idem idem—Dado Idem idem—Idem	2 2	0 70 0 40	••	0 85 0 85		1 19 0 68	9 39
Estribo Villa La Paz— Muros ala	2	2 80	••	2.10+0.90	,	8 40	
Idem idem∸Dado Idem idem−Idem	2	0 70 0 40	••	0 90 0 90	>	1 26 0 72	10 38
Total	-	-	_		m²	_	35 38
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Solerasld piezas transversales. ld id longitudinales.	2 2 2	2 70 1 54 3 00	0 30 0 20 0 30	0 30	m³	0 194 0 185 0 540	0 919
Total		-		_	m³	_	0 919
Fierros—Tirantes Fuercas Foruillos en los espribos comprendido las bar-	8	2 10 0 06	0 025 0 06			40 79 4 03	44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06		•	5 59 2 01	7 60
Total	-	-	<u> </u>	_	kg.	_	52 42
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1,00Hectómetro 313,13							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	5 75 0 90	0 90 0 40		m³ >	12 524 1 742	
••	4	0 15	$\frac{0.20}{2}$	1 21		0 073	14 339

•	alas ales		DIMENSIONES		FRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALRS
Muros de ala Refuerzos	4	2 715 2 05	0 78 0 10 1 165	1 21 1 21	m³	10 250 0 992	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 30	2	1 21	•	1 572	<u> </u>
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.	_	_	-	_	m³	_	26 15
Cimientos—Estribos	2 4 4	5 75 0 90 0 15	0 90 0 40 0 20	0 90 0 90 0 90	m³	9 315 1 296 0 054	
" Muros de ala	4	2 715	0 78	0 90 •	>	7 624	
	4	2 05 0 30	0 10 2 165	0 90	,	0 738	9 53:
Estribos—Elevacion	2	4 15	0 70	1 00	•	5 810	5 81
l'impanos	2	4 15	$\frac{0.82+0.55}{2}$	1 20	•	6 823	
A deducir	1	4 15	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	,	4 383	2 44
Muros cabeza	3	2 20 1 00	0 70	2 00	»	6 160	•
u deducti	21 21	1 00 0 70	$\begin{bmatrix} 1 & 00 \\ -\frac{\pi}{2} & 0 & 82 \end{bmatrix}$	0 70 0 82	» •	1 400	3 25
Muros ala (elevacion)	4	$2\ 265\frac{1}{2}\left(\frac{0.814+0}{2}\right)$	$\frac{0.42}{1.97} \times 1.97 + \frac{0.42}{1.97}$	$\frac{+0.502}{2}$ × 0.51)	•	6 571	
Dados	4	$0.51 \frac{1}{2} (0.$	502×0.45+0.	42×0.45 )	• :	0 423	
Refuerzos	111111	0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32	0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10	0 75 0 93 1 11 1 29 1 47 1 65 1 83	» » »	0 096 0 119 0 142 0 165 0 188 0 211 0 209	ı
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos Dado	4	3 202 0 55	0 36 0 36	0 10 0 10	m³	0 461 0 079	1

	ales	DI	MENSIONI	ES	rrica	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Dado	4	0 42	0 40	0 08	m <sup>s</sup>	0 054	
b	4	0 42	0 40	$\frac{0.05}{3}$	3	0 011	
Frente	2	3 20	0 40		>	0 384	0 989
Capa sobre la bóveda	1	4 15	2 50	0 05	•	0 519	0 519
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>	_	1 508
IV—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da-							
Estribos	1	5 55	$\frac{\pi}{2}$ 0 92	0 82	m³	5 862	
A deducir.	1	5 55	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50		2 179	3 683
Total	_	<u>-</u>	_	_	ın³	_	3 683
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.				•			
Frentes	2	$-\frac{\pi}{2}\left(\frac{2}{0.82}\right)$	$\left( \begin{array}{cc} - & 2 \\ 0.50 \\ - & \end{array} \right)$	 —	เท² m³	1 33	$\frac{1  33}{1  33}$
Vi-Revoque							
Estribos	2	5 55		1 00	m²	11 10	11 10
Muros de ala	4	3 02		$\frac{2.05+0.55}{2}$	•	15 70	٠.
Dados	4	0 52	••	6 55	•	0 14	
Lateral	4	0.42 +.0.502	• •	0 51 0 51	•	0 94	
•••	4	0 52	••	$-\frac{0}{2}$	*	0 53	18 31
Intrados	1	5 55		π×0 50	•	8 72	8 72
Muros de cabeza	4	$\frac{2.02+1.23}{2}$		1 97	•	6 40	
A deducir	2	1 00	••	1 00	,	2 00	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82	••	0 82	,	2 11	2 29
Total	_	! -	-	-	m²	-	40 42
Aleantarilla abierta Luz 2.00 Hectómetro 314,60							
I — Escavacion para cimientos							
San Luis-Estribo	1	4 30	1 10	1 87	m <sup>9</sup>	8 845	
i	2	0 35	$\frac{0.40}{2}$	1 87	•	0 262	9 107

		e las	DI	MENSION	ES	NETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS	OBR AS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros ala		2	1 04	1_10	1 87	m³	2 139	
		2	0 84	0 10	1 87	,	0 314	
		2	3.63 + 3.20	0 10	1 47	,	5 221	
	,	2	1 00	0 16	1 47		0 470	
		2	1 45	0 32	1 47	»	1 364	9 50
La Paz-Estribo		1	4 30	1 10	1 96	,	9 271	
••		2	() 35	$\frac{0.40}{2}$	1 96	>	0 274	9 54
Muros ala		2		1 10	1 96	,	0.040	
		2	0 84	0 10	1	,	2 242 0 329	
		2	3.63 + 3.22	0 52	1		5 257	
	. <b>.</b>	2	1 00	0 16			0 499	
	• • •	2	1 45	0 32	1 56	>	1 448	9 77
Total.		-	_	_	_	m³		37 93
III—Albañileria d ladrillo en mezo din <b>aria.</b>	le la- la or			:			-	
Cimientos—Estribo	s	2	4 30	1 10	1 00	m³	9 460	
ι. ιι	• • • •	1	0 35	$\frac{0}{2}$	1 00		0 280	9 740
" Muros de	ala	4	1 04	1 10	1 00	,	0.000	
" "	aia	4	0 84	0 10	1 00 1 00		2 288 0 336	
	••••	4	3.63 + 3.20	0 10	0 60	,	4 262	
	•••	4	1 00	0 16	0 60	,	0 384	
	• • •	4	1 45	0 35	0 60	>	1 114	8 38
Elevacion (estribos	3)	2	4 20	0 65	2 45		13 377	
te tt	• • • • •	2	$\frac{3.65+3.80}{3.65}$	0 15	2 07	,	3 313	
		2	3.65 + 3.50	0 10	1 32		0 944	
		2	4 20	0 35	0 12		0 353	•
		4	0 75 1 05	0 30 0 43	0 12 0 15	*	0 108	
		4	0 45	0 43		•	0 271 0 116	18 482
Muros ala	• • • • •	4	2 60	0 42	$\frac{2.87+1.12}{2}$		8 714	
		4	0 42	0 55	1 12		1 035	
Refuerzos	• • • • • •	4		0 16		,	0 866	

	de las igunles	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOT ALES
Refuerzos	4	0 77 0.55+0,45	0 32			2 119	
44	4	0.55 + 0.45	0 16 0 16	2 57 2 17	,	0 822	
44	4	0.55 + 0.42	0 16	2 07	ا د	0 643	
	4	0 42	0 16	1 32	i m³	0 355	16 186 52 792
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica					111		04 702
Coronamientos Dados	4 4 4	3 819 0 72 0 42	0 35 0 35 0 50	0 10 0 12 0 08	>	0 435 0 121 0 067	
	4	0 42	0 50	$\frac{0.05}{3}$	,	0 014	0 631
Estribos	4	0 45	0 45	0 12	•	0 097	
	4	0 35	0 35	0 08 0 05	l i	0 039	0.144
Capa sobre estribos	4	0 25 0 60	0 35 0 43	0 15	,	0 008	0 144 0 155
Total	_	_	_	_	m³	_	0 930
IV—Revoques							
Ertribos Lateral Muros de ala	2 4 4 4 4 2	4 20 0 75 1 05 0 45 0 43 3 394	  	2 45 0 12 0 15 0 15 0 15 2.00+0.35	m <sup>1</sup>	20 58 0 36 0 63 0 27 0 26 7 93	22 10
u u	2	0 87	••	1 00		0 87	
DadosFrente	2 2	0 65 0 42	••	0 35 0 35	>	0 46 0 29	
Posterior	2	0 65		0 35	,	0 23	9 83
Muros de ala	2	3 394		$\frac{1.91+0.26}{2}$	,	7 36	
	2		••	1 10	-	0 86	
Dados Frente	2 2	0 65 0 42	••	0 26 0 26	»	0 34 0 22	
Posterior	2	l t	••	$\frac{0\ 26}{2}$		0 17	8 95
Total	-	_	_	_	m³	-	40 88

	las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Vigas Travesaños Soleras	2 2 2	3 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	•	0 540 0 185 0 194	0 919
Total		-	- i	_	m³		0 919
Fierro—Tirantes Tuereas Tornillos en los estribos,	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79	44 82
comprendidas las barras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	•	5 59 2 01	7 60 52 42
Total			_		kg.		,, <u>,</u> ,,
Alcantarilla abierta	;		,			İ	
Luz 4.00 Hectometro 318.87			i I				
I—Escavacion para cimientos					9	. 070	
$egin{pmatrix} oldsymbol{A} oldsymbol{A} oldsymbol{B} \end{array}$	1 2	4 30 3 45	1 05. 0 68	1 39 1 39		6 276 6 522	
$\backslash c$	2	$\frac{3.05+3.20}{2}$	0 16	1 39	>	1 390	
San Luis—Muros ala.	2	$\frac{1.30+1.45}{3}$	0 16	1 39	•	0 612	
$ig(m{E}ig)$	2	$\frac{0.20+0.45}{2}$	0 16	1 39	•	0 145	14 945
$ig _{m{E}}^{m{A}}$	1 2	4 30 3 29	1 05 0 68	1 49 1 49	,	6 727 6 667	
	2	$\frac{3.05+3.20}{3.05+3.20}$	0 16	1 49	,	1 490	
Villa de la Paz — Mu-lo ros ala	2	1.30 + 1.45	0 16.	1 49	•	0 656	
.	2	0.20 + 0.45	0 16	1 49	<b>»</b>	0 155	15 695
Total		2		_	m³	_	30 640
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.			:				
[A	1	4 30 3 45	1 05 0 68	0 90 0 90	m³	4 064 4 223	
$\begin{pmatrix} B \\ C \end{pmatrix}$	2	3.05 + 3.20	0 16	0 90		0 900	
Estribo—San Luis	2	1.30 + 1.45	0 16	0 90	,	0 396	
	2	0.20 + 0.45	0 16	0 90	,	0 094	9 677
· <b>E</b>	-	2	-	2 20		·	

	Ins oles	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NTMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
$igl( egin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 2	4 30 3 29	1 05 0 68	0 90 0 90	m³ »	4 064 4 027	
Estribo—Villa La Paz	2	$\frac{3.20+3.05}{2}$	0 16	0 90		0 900	
D D	2	$\frac{1.45+130}{2}$	0 16	<b>0 9</b> 0	•	0 396	
$ig( oldsymbol{E}$	2	$\frac{0.20+0.45}{2}$	0 16	0 90	•	0 094	9 481
Elevacion—Estribos	1 2	4 20 0 45	. 0 35 0 35	2 00 0 53	»	2 940 0 167	
	ī	4 20	0 32	2 54		3 414	
Refuerzos	1	$\begin{array}{c c} & 4 & 20 \\ 0.40 + 0.23 \end{array}$	0 18 0 16	1 74 1 74	,	1 315 0 175	8 011
	2	2 2		2.64+0.98	,	4 287	0 021
Muros ala	2	2 90	i -	2		0 370	
Dados Refuerzos	$\begin{vmatrix} 2\\2 \end{vmatrix}$	0 50 0 80	0 42 0 16	0 88 1 00	. >	0 256	
	2	0 80	0 16	1 40	>	0 358	
**********	2		0 32	1 80	•	0 922	
	2	0.80 + 0.55	0 32	2 20	>	0 950	7 143
Elevacion—Estribos	1	4 20 0 45	0 35 0 35	2 00 0 53	>	2 940 0 167	
Refuerzos	2	4 20	0 32	2 54		3 414	
	1	4 20	0 18	1 74	•	1 315	
	2	$\frac{0.40+0.23}{2}$	0 16	1 74	>	0 175	8 011
Muros de ala	2	2 74	0 42	$\frac{2.64+0.88}{2}$	>	4 051	
Dado	2	0 50	0 42	0 88		0 370	
Refuerzos	2 2	0 80 0 80	0 16 0 16	1 00 1 40		0 358	
	2	0 87	0 35	1 80	•	0 922	
	2	$\frac{0.80+0.55}{2}$	. 0 32	2 20	>	0 950	6 907
Por deducir (capa sobre		2 20	0.20	A 15	>	0 307	49 230 0 307
el estribo)	2	3 20	0 32	() 15 —	m³	0 301	48 923
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		,      -	_		•••		
Coronamiento - Muros			0.00	0 10	S	0.007	
ala Dados	2 2	3 99 0 65				0 287	
Dados	2	0 35		0 08		0 026	
**	2	0 35	0 42	$\frac{0.04}{0.01}$		0 004	0 364
				3			_

	s las	DI	MENSIONI	īs .	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALER
Estribos		0.45					
	2 2	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	m³	0 049 0 020	
Coronamientos — Muros	2	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$	•	0 003	0 072
ala Dado	2 2	4 18 0 65	0 36 0 36	0 10 0 10	,	0 301 0 047	
	2	0 35	0 42	0 04	,	0 004	
	2	0 35	0 42		,	0 026	0 378
Estribo'	$\begin{vmatrix} 2\\2 \end{vmatrix}$	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	>	0 049	
	2	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$	,	0 003	0 072
Capa sobre el estribo	2	3 20	0 32	1	,	0 307	U 307
Total	-	_	·		m³	_	1 193
IV—Revoque	.						
Estribos	2 4	4 20 0 45	••	2 00 0 64		16 80 1 15	17 95
Muros de ala	2	3 79	••	2.25+0.36		9 89	
Dados Lateral	2 2	0 65 0 42	••	0 36 0 36	,	0 47 0 302	
Posterior	2	0 65	••	0 36		0 23	10 91
Muros de ala	2	3 58	••	2.25+0.41		9 52	
Dado	2 2	0 65 0 42	••	0 41 0 41	>	0 53 0 34	
Posterior	2	0 65	••	$\frac{0.41}{2}$		0 27	10 66
Total	-		_	_	m³	_	39 52
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 6	3 20 2 40				0 230 0 449	0 679
Total	-	-	_	· _	m³	_	0 679
Fierros—Tramos — Peso aproximado		••			kg.	1510 00	1510 00
Total				_	kg.		1510 00

	delas	DI	MENSION	ES	MCA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta				·			
Luz 2.00 Hectómetro 322.76							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m³	7 310	7 310
Muros de ala Refuerzos	4	2 21 1 45+1.60	0 <b>72</b> 0 16	1 <b>00</b> 1 00	>	6 365 0 976	7 341
Cauce	i	7 00	2 00	0 25		3 500	3 500
Total	_	_	_	_	m³		18 151
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							10 101
Cimientos—estribos	2	4 30	0 85	0 30	m³	6 579	6 579
Muros de ala	4	2 21 1.55+1.60	0 72 0 16	0 90 0 90	» 3	5 728 0 878	6 6)6
Elevacion—Estribos	2 4 4 4 4	4 20 4 20 0 75 0 75 1 05 0 45	0 65 0 30 0 35 0 35 0 15 0 50	1 02 0 12 0 12 0 13 0 13 0 15	in <sup>s</sup>	5 569 0 302 0 126 0 137 0 082 0 135	6 351
Muros de ala Dado	4	1 81 0 35	0 46 0 46	$\begin{array}{r} 1.42 + 0.25 \\ \hline 0 \ 25 \end{array}$		2 781 0 161	
Refuerzos	·! 4	0.89 + 0.74	0 16 0 16	0 62	1 1	0 302	3 776
Total	_	2	-	_	m <sup>s</sup>	0 002	23 312
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			_		•••		20 012
Coronamientos — Muros de ala	4 4 4	2 60 0 52 0 46 0 46	0 38 0 38 0 30 0 30	0 10 0 10 0 08 0 04 3	m <sup>8</sup> > >	0 395 0 041 0 044 0 007	

	las n les	Ľ	IMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALRS
Estribos	4	0 45 0 37 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 04	m <sup>8</sup>	0 097 0 039 0 007	0 630
Capa sobre el estribo	4 4	0 30 0 60	0 35 0 15	0 15 0 15		0 063 0 054	0 117
Total	-		_	_	m³	-	0 747
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 0 45 0 30 0 50	••	1 02 0 25 0 15 0 13 0 13	m² >> >>	8 57 0 75 0 27 0 16 0 26	10 01
Muros de ala	4 4 4	2 363 0 46 0 46 0 46	•• •• ••	$ \begin{array}{r} 1.42 + 0.25 \\ 0 25 \\ 0 25 \\ \underline{0 25} \\ 2 \end{array} $	>	7 89 0 46 0 46 0 23	9 04
Total  V—Maderas y flerros para tramo	-	-		_	m²	_	19 05
Maderas— Vigas Travesaños Soleras	2 2 2	3 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	m <sup>8</sup>	0 540 0 185 0 194	0 919
Total	-	-	_	_	m³	_	0 919
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos. Total	12 4	2 10 0 06 0 80	0 025 0 06 0 015	0 025 0 018 0 015	kg.	40 79 6 04 5 59	52 42 52 42
Viaducto							
Luz 21.20 Hectómetro 331.94							
I-Escavacion para cimientos							
Estribos Muros de vuelta """ Ochavas	1 2 2 2 2	7 00 1 00 4 30 0 90 0 25	1 60 0 21 1 47 0 14 0 25	1 38 1 38 1 38 1 38 1 38	m <sup>8</sup> >  >  >	15 456 0 580 17 446 0 348 0 086	33 916

	188 n 188	DI	MENSIONE	£S.	THICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Estribos Vi-) Muros de vuelta lla La Paz. Ochavas  Pilas	1 2 2 2 2 1 2	$ \begin{array}{c} 7 & 00 \\ 1 & 00 \\ 3 & 35 \\ 0 & 90 \\ 0 & 25 \\ 5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 90 \\ - \end{array} $	1 60 0 12 1 30 0 22 0 25 2 1 80 0 90	1 34 1 34 1 34 1 34 1 30 1 30	m <sup>8</sup>	15 008 0 322 11 671 0 531 0 084 12 168 3 308	27 616 15 476 77 003
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.							
Estribo San Luis.  C'tos. Estribos.  " " " " " " " " " " " " " " " " " " "	1 2 1 2 2 2 2 2 2	7 00 1 60 6 60 0 60 4 30 0 90 4 50 0 70 0 25	$\begin{array}{c} 1 \ 60 \\ 0 \ 21 \\ 1 \ 20 \\ 0 \ 21 \\ 1 \ 47 \\ 0 \ 14 \\ 1 \ 07 \\ 0 \ 24 \\ \underline{0 \ 25} \\ \underline{0 \ 32} \\ \underline{2} \end{array}$	0 80 0 80 0 40 0 40 0 80 0 80 0 40 0 40	m <sup>8</sup>	8 960 0 336 3 168 0 101 10 114 0 202 3 852 0 134 0 050 0 041	<b>26</b> 958
Estribo Villa La Paz.	1 2 2 2 2 2 2 2	7 00 1 00 6 60 0 60 3 35 0 90 3 55 0 70 0 25	1 60 0 12 1 20 0 12 1 30 0 22 0 90 0 42 0 25 2 0 32 2	0 80 0 80 0 40 0 40 0 80 0 80 0 40 0 40	> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	8 960 0 192 3 168 0 058 6 968 0 317 2 556 0 235 0 050 0 041	22 545
Pilas	1 1 2	$\begin{array}{ccc} 5 & 20 \\ 5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 90 \end{array}$	1 60 1 40 0 90	0 80 0 40 0 80	>	7 488 2 912 2 036	
*** ********	2	$\frac{\pi}{2}$ () 70	0 70	0 40	>	0 616	13 052

		e las		DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	ntreno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribo San Luis	Elev. Estribos.  """  Muros de vuelta """  """  Retángulos	1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 4 4 2	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 21 0 21 0 50 0 16 0 50 0 50 0 50 0 50	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	m <sup>8</sup>	9 342 0 772 1 011 9 688 0 347 1 544 0 155 0 040 1 260 2 608 4 032 0 220 0 634	31 653
Estribo Villa La Paz	Estribo	1 1 2 2 2 2 2 2 4 4	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 12 0 12 0 50 0 08 0 50 0 50	1 03 0 22 0 585 1 03 0 22 1 03 2 1 03 3 1 03 3 1 057+1.97 2 1 25 0 72 0 22 1 835	3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	5 562 0 772 1 011 4 687 0 281 0 426 0 031 0 008 0 910 0 488 3 276 0 220 0 918	18 590
Pilas Circulares	•••••••	1 1 2	2	1 20 0 50 0 60	2 16 0 22 2 16	>	13 478 0 572 2 443	
Sobre la c	ornisa	2 2 2	$\begin{array}{c cccc} \frac{\pi}{2} & 0 & 25 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 50 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 50 \end{array}$	0 25 0 50 0 50			0 042 0 565 0 173	17 273
	Total	2	_		_	m³	_	130 071

		a los	DI	MENSIONE	ES	FRICA	CANT	IDADE
INDICACION	DE LAS OBRAS	NUMERO de los Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
	nileria de la- n mezcla hi- l.							
Wasterlike.	Almohadillas	4	0 60+0 50	0 02	1 73	m*	0 076	•
Estribo San Luis	Sobre la cornisa	4	0.60 + 0.50	0 02	0 72	,	0 032	
	Pilares	2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 22	>	0 014 0 035	0 15
Estribo	Almohadilias	4	$\frac{0.60+0.50}{2}$	0 02	1 03	,	0 045	
7. La Paz	Sobre la cornisa	4	0.60 + 0.50	0 02	0 72		0 032	
		2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 22	<b>,</b>	0 014 n 035	0 12
lmohadil	las Pilas	2	π× 0 60	0 02	<b>z</b> 16		0 163	
lobre la c	ornisa	2	$\pi \times 0 50$ $\pi \times 0 50$	0 02 0 02	0 72 0 23	>	0 045	0 22
	Coronamientos.							
	" "	2 2	5 65 4 60	0 55 0 50	0 10 0 10	•	0 622 0 460	
Estribo an Luis	""	2	4 60	0 50	0 05		0 077	
uu Du,s		4	0 55	0 55	0 10		0 121	
	""·	4	0 50	0 50	0 08 0 05	•	0 080	
	" "	4	0 50	0 50	3	•	0 017	1 37
	Muros de vuelta		4 60	0 55	0 10		0 506	
	l'	2	3 55	0 50	0 10 0 05	•	0 355	
Estribo La Paz.	· · ·	4	3 55	0 50	3	*	0 059	
. 130 1 02.	/ " " ::	4	0 55 0 50	0 55 0 50	0 10 0 08		0 121	
	. " "	4	0 50	0 50	0 05	,	0 017	1 13
ilas		2	$\frac{\pi}{2}  0  525$	0 525	0 10	•	0 087	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	$\frac{\pi}{2}  0  525$	0 525	0 10	,	0 087	
	••••••	2		0 50	0 08	,	0 063	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	$\frac{0.05}{3}$		0 013	0 25
ornisas.	Estribo S. Luis	1	6 50	0 40	0 22	,	0 572	
mur stribo (f.:	os de vuelta Paz)	2	. 5 70	0 40	0 22	>	1 003	
Mu	ros de vuelta.	2		0 40 0 40	0 22 0 22	3	0 572	2 96

	nles	DI	MENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuneko de las partes igunien	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NETRICA	Parciales	TOTALES
Pilas	2	$\begin{array}{c} 5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} \left( \begin{array}{c}  & 20 \\ \hline  & 0.65 \end{array} \right)$		0 22 0 22 —	1 1	0 915 0 249	4 129 7 399
IV-Revoques							
Estribos San Luis Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2 2	5 30 5 40 4 60 4 50 0 68	  	1 73 0 585 1 73 0 72 0 72	•	9 17 3 16 15 92 6 48 0 98	35 71
Estribos V. La Paz. Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2	5 30 5 40 3 55 3 45 0 68	  	1 03 0 58 1 03 0 72 0 72		5 46 3 16 7 31 4 97 0 98	21 88
PilaInterior en los pilares Idem idem	2 2 2	5 10 1 00 1 00	 . • •	2 16 0 72 0 22	•	22 03 1 44 0 44	23 91
Total	_				m³		81 50
V—Maderas y flerros para tramos		,	. ,				
<b>M</b> aderas—Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 97
Total Fierros—Tramo. — Peso aproximado (cada uno)		_	-	-	m.³ kg.	 9635 00	2 97 19270 00
Total					kg.	_	19270 00
Alcantarilla abierta Luz 1,00Hectómetro 336.00 I — Escavacion pera					3		
cimientos		4.00					
Estribos	4	4 30 0 25	0 20	1 00 1 00	l l	7 740 0 100	7 840
Muros ala	4 4	2 75 1 32 0.55+0.80	0 68 0 16	1 00 1 00	,	7 480 0 845	
Total		2	0 32	1 00	m <sup>8</sup>	0 864	9 189

	lns nles	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuneno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 966	
••••	4	0 25	$\frac{0}{2}$	0 90	*	0 090	7 056
Muros ala	4	2 75	0 68 0 16	0 90 0 90	>	6 732 0 760	
Refuerzos	4	1 30 0.55+0.80	0 10	0 90		0 778	8 270
Elementer Waterbas		2	•	1 38	,	4 405	0 210
Elevacion—Estribos	$egin{array}{c} 2 \\ 2 \end{array}$	4 20 4.20+4.15	0 38 0 16	1 38	٠	1 844	
		4.15+4.00				1 800	
	2	4.20+4.15	0 16	1 38			
	2	2	0 16	0 12	*	0 160	
	2	$\frac{4.15+4.00}{2}$	0 16	0 12	>	0 156	
	4	0 75 1 05	0 38 0 38	0 12 0 25	•	0 137	
	4	0 45	0 38	0 15	•	0 103	9 004
Muros de ala	4	2 25	0 42	$\frac{1.90+0.34}{2}$		4 234	
Dados	4	0 45	0 42	0 34	>	0 257 0 180	
Refuerzos	4	0 44 0 44	0 16 0 16	0 64 0 88	,	0 248	
	4	0 44 0 44	0 16 0 16	1 12 1 36	» •	0 315 0 383	
	4	0.44 + 0.32	0 16	1 60		0 195	
	4	0 76	0 16	1 12	,	0 545	6 357
Total	_	-			m*	-	30 687
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 326	0 35	0 10		0 466	
Dudos	4	0 46 0 35	0 50 0 42	0 10 0 08	,	0 092 0 047	
	4	0 35	0 42	0 05	*	0 010	0 615
Estribos	4	0 45	0 45	0 10	>	0 081	
	4	0 35	0 35	0 08 0 05	>	0 039	0.169
	4	0 35	0 35	3	•	0 008	0 128
Capa sobre estribos	4	0 60	0 38	0 15	>	0 137	0 137
Total	-	-		_	m³	_	0 880

	las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 38	  	1 38 0 12 0 25 0 15 0 25	> •	11 59 0 36 1 05 0 27 0 38	13 65
Muros de ala	4	2 937		$\frac{1.90+0.34}{2}$	,	13 16	
Dados	4	0 59 0 42	••	0 34 0 34		0 80 0 57	
Posterior	4	0 59	••	$\frac{0.34}{2}$	•	0 40	14 93
Total	-	_	-	_	m³	_	28 58
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2	2 00	0 30 0 30 0 20	0 30	>	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	-	<u> </u>	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas	8	2 10 0 80	0 025 0 06		kg.	40 79 4 03	44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total	· -	_	_		kg.		52 42
Puentecito							
Luz 5.00-Hectómetro. 346.96		!	,				
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	1 00	1 00	m²	8 600	8 600
Muros de ala	4	2 065 1.20+1.05	0 68	1 00		5 617	
rederzos	4	0 15	0 16 0_20	1 00	•	0 720	
Total.	i _	_	2			0 000	6 397 14 997
	٠. (	. 1	1	i		l	17 33

	de las iguales	DI	MENSION	ES	ИЕТИКА	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
11—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos— Estribos	2	4 30	1 00	0 90	m <sup>s</sup>	7 740	7 740
Muros de ala	4 4 4	$ \begin{array}{r}     2 065 \\     1.20 + 1.05 \\     \hline     2 \\     0 15 \end{array} $	$\begin{array}{c} 0 \ 68 \\ 0 \ 16 \\ \underline{0 \ 20} \\ \underline{2} \end{array}$	0 90 0 90 0 90	> > >	5 055 0 648 0 054	5 757
Elevacion estribos	2 2 4 4	4 20 4 20 0 75 0 75	0 80 0 32 0 48 0 32	0 665 0 53 0 53 0 17	>	4 469 1 425 0 763 0 163	6 820
Muros de ala	4 4 4	1 705 0 35 0 85	0 42 0 42 0 16	1.365+0.30 2 0 30 0 70	, ,	2 385 0 176 0 381	
A deducir capa sobre	4	0.25+0.10	$\begin{array}{c} 0 & 08 \\ 0 & 08 \end{array}$	1 195 1 195	,	0 251 0 010 3 203	
los estribos	4 —	0 30 —	0 32 —	0 15 —	m <sup>8</sup>	0 058	3 145 23 458
III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica.							
Coronamientos Muros de ala	4 4 4	2 468 0 46 0 33 0 33	0 36 0 36 0 42 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	m <sup>8</sup>	0 355 0 079 0 044 0 009	0 487
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 05	>	0 097 0 039 0 008	0 144
Capa sobre los estribos	4	0 30	0 32	0 15	•	0 058	0 058
Total		_	_	-	m <sup>8</sup>	-	0 689
IV—Revoque Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 75 0 45 2 70 0 48	  	0 665 0 55 0 15 0 45 0 45	m³	5 59 1 65 0 27 2 43 0 86	10 80

	de las ignoles	I	DIMENSIO:	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 226	••	1 365+0.30	m²	7 41	10 80
Dados	4	0 46 0 42	••	0 30 0 30	,	0 55 0 50	
	4	0 46	•• .	0 30	,	0 28	8 74
Total V—Maderas y fierros para tramo	-			-	m³		19 5
Maderas—Soleras	2 8	2 70 2 40	0 <b>4</b> 5 0 <b>2</b> 4	0 12 0 13	m <sup>8</sup>	0 292 0 599	0 891
Total	-	-	-	_	m <sup>8</sup>	-	0 89
Fierros — Tramos — Peso aproximado	1	••	••	••	kl.	2160 00	2160 0
Total	-	_		_	kl.	-	2160 0
Puentecito  Luz 5 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 349,53 —							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	1 .	4 30 0 15	$\frac{1}{0} \frac{00}{18}$	1 00 1 00	m*	8 600 0 054	8 65
Muros de ala Refuerzos	4	2 40 1 15 1.00+0.70	0 <b>6</b> 8 0 16	1 00 1 00		6 528 0 736	8 35
	4	2	0 32	1 00		1 088	17 00
Total	-	_	_		m*	_	11 00
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos - Estribos	1 -	1 1	1 00 0 18	0 90	1 1	7 740	7 78
•••••	4		2	0 90		0 049 5 875	, 10
Muros de ala	4 4	1.00 + 0.70	0 68 0 16 0 32	0 90 0 90		0 662 0 979	7 51
Elevacion—Estribos	2	4 20	0 80	0 93	,	6 250	
14	2 4 4	4 20 0 75 0 75	0 32 0 48 0 40	0 58 0 48 0 12	>	1 559 0 691 0 144	8 64
•••••	1	0 73	0 40	0 12			23 9

	de las iguales		DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	1 97	0 42	1.63+0.35	m <sup>8</sup>	3 277	23 949
Dados Refuerzos	4	0 38 I 15	0 42 0 16	0 35 0 60	,	0 223	
	4	$\frac{1.10+0.75}{2}$	0 10	1 05	,	0 432 1 243	5 175
A deducir capa sobre el estribo	4	-	0.40				29 124
Total	_	0 30	0 40	1 15	m <sup>3</sup>	0 072	0 072 29 052
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros	4	2 873	0.95				
Dados	4 4	0 46	0 35 0 43 0 33	0 10 0 12		0 402 0 095	
	4	0 42	0 33	0 08 0 04	,	0 044	0 548
Estribos	4	0 45	0 45 0 35	0 12 0 08	>	0 097	0 010
**	4	0 35	0 35	0 04	,	0 039	0 143
Capa sobre el estribo	4	0 30	0 40	0 15		0 072	0 072
Total	-		_	-	m³	_	0 763
IVRevoque							
Estribos	2 4	4 20 0 75	••	0 93		7 81	
	4	0 45	• •	0 55 0 15	*	1 65 0 27	
Muros de ala	4	0 48 2 572	••	0.55 $1.63 + 0.35$	•	1 06	10 79
Dados	4	0 50	•••	0 35	» »	5 09 0 70	
	4	0 42		0 35	•	0 59	
Total	4	0 50	••	0 35	>	0 35	6_73
V — Maderas y flerro para tramo	_	_		-	m³	-	17 52
Maderas—Soleras Durmientes	2 8	2 70 2 40	0 45 0 24			0 292 0 599	0 891
Total	-	_		_	m³		0 891
Fierros — Tramo (Peso aproximado					b		
Total	ļ <sup>.</sup> .	••	••			2160 00	2160 00
Total	-	_	-	-	kg.	-	216 00

	las inles	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1.50Hectómetro 351.68							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	0 95	1 33	m8	10 866	10 866
Muros ala	4	2 82 2 01	0 68 0 16	1 33 1 33	>	10 202 1 711	
	4	0.70 + 0.42	0 32	1 33	•	0 953	12 866
Cauce	1	30 00	1 50	0 31	•	13 950	13 <b>9</b> 50
. Total	-	-		_	m <sup>8</sup>	_	37 682
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos (Estribos)	2 2	4 30 4 30	n 95 0 85	0 90 0 31	m³	7 353 2 266	9 619
" Muros ala	4	2 82	0 68	0 90	1	6 903	
" Refuerzos,	4	2 82 2 01	0 55 0 16	0 31 1 23		1 923 1 582	
	4	$\frac{0.70+0.42}{2}$	0 32	1 23	>	0 882	11 290
Elevacion estribos	2	4 20	0 59	1 42	,	7 038	
	2 4	4 20 0 75	0 29 0 30	0 12 0 12	» »	0 292 0 108	
	4	1 05	0 40	0 15	>	0 252	
Refuerzo	4 2	0 45 4 20	0 40 0 16	0 15 1 13	>	0 108 1 519	9 317
Muros de ala	4	2 27	0 42	1.84 + 0.30	,	4 081	• • •
Dados	4	0 50	0 42	0 30	<b>»</b>	0 252	
Refuerzo	4	0 67 0 67	0 16 0 16	0 50 0 80	>	0 214	
	4	0 67	0 16	1 10	•	0 472	
	4	$\frac{0.65+0.45}{2}$	0 32	1 42	>	1 000	6 362
Total	-	-	-		m³	-	36 588
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos Dados	4 4 4	3 339 0 46 0 42	0 35 0 55 0 45	· 0 10 0 12 0 08	m³ >	0 467 0 121 0 060	
	4	0 42	0 45	0 04	٠	0 010	0 658

	de Insignales	. DI	MENSION	ES	IRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partos in	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Cstribos	4	9 45	0 45		m³	0 097	
*** · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0.01	1 1	0 039	6.140
apa sobre estribos	4	0 60		8		0 007	0 143
Total		_	0 40	0 13		0 144	
IV—Revoques		_	_	_	m <sup>8</sup>	-	0 945
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45	  	1 73 0 12 0 15 0 15	> >	14 53 0 36 0 63 0 27	·.
Muros de ala		0 40	• •	0 15 1 84+0.30	l i	0 24	16 03
Dados	4 4	2 963 0 65 0 42	••	0 30 0 30	,	12 68 0 78 0 50	
***************************************	4	0 65	••	$\frac{0.30}{2}$	•	0 39	14 35
Total  V-Maderas y flerro para tramo	-	<del>-</del>		_	m³	<b>—</b> .	30 38
faderas—Soleras igas	2 2 2	2 70 2 50 1 54	0 30 0 30 0 20	0 30		0 194 0 450 0 185	0 829
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>		0 829
ierros—Tirantes uercas ornillos en los estribos comprendidas las bar-	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06		kg	40 79 4 03	44 82
ras T Fuercas	4	0 80 0 06	0 015 0 06			5 59 2 01	7 60
Total	-	_	_	_	kg.		52 42
Aleantarilla Abierta uz 3.00-Hectómetro 366.22							
Escavacion para		-					
Estribos	2 4	4 30 0 18	$\frac{1}{0} \frac{0.5}{2}$	1 00 1 00	1	9 030 0 054	9 084

	10 P	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delan partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros ala	4	3 25	0 <b>42</b>	1 00	m <sup>8</sup>	5 <b>4</b> 60	9 08
Kefuerzos	4	0 50 0 50	0 08 0 18	1 00 1 00	*	0 160 0 360	
	4	1.20+0.90	0 34	1 00		1 428	- 40i
Total		2 -		_	m*	1 120	7 40 16 49
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 05	0 90	m <sup>s</sup>	8 127	
	4	0 18	0 15	0 90		0 049	8 17
" Muros de ala	4	3 25	0 42	0 90	• ,	4 914	
Refuerzos	4	0 50	0 08	0 90 0 90	>	0 144	
	4	0 50 1.20+0.90	0 18 0 34	0 90	*	0 324	
•••	1 7	2	•		*	1 285	6 66
Elevacion (estribos)	2 4	4 20 4 20	0 75 0 40	1 53 0 35	2	9 639 1 176	
44 44		0 90	0 35	0 35	,	0 441	
•• •• ••	4	0 90	0 75	0 25	>	0 675	
Refuerzos	2	4.20+4.05	0 10	1 45		1 196	13 12
duros alu	4	2 65	0 42	$\frac{2.12+0.35}{2}$	. 1	5 498	
Dados	4	0 42	0 55	0 35	,	0 323	
Refuerzos	4	0 50	0 08	0 95	•	0 152	
***	4	0 50	0 <b>0</b> 8 0 10	1 20 0 95	>	0 192	
	4	0 50 0 50	0 10	1 45	*	0 190	
	4	0.70+0.50	0 14	1 70	, ,	0 571	
	4	0 66	0 10	1 20		0 317	
	4	0.50 + 0.45	0 10	1 45		0 276	7 03
• ••••• ••		2	<b>U</b> 10	1 10	•	0 2/6	7 92
Capa sobre los estribos	4	0 75	0 45	0 15		0 203	35 89
A deducir	4	0 30	0 45	0 15	,	0 081	0 28
Total	-		_	_	m³	_	35 61
III—Albañileria de la- ladrillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 89	0 35			0 436	
Dados	4	0 46	0 60			0 110	
••• •••••		0 12	0 55	0 08	>	0 074	
**	4	0 42	0 55	3		0 012	0 63

	las ales	I	IME NSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Estribos	4	0 <b>4</b> 5 0 <b>4</b> 2	0 45 0 45	0 10 0 08	m³	0 041 0 056	0 632
	4	0 42	0 42	0 04	•	0 009	0 106
Capa sobre el estribo	4	0 <b>7</b> 5 0 <b>3</b> 0	0 <b>4</b> 5 0 <b>4</b> 5	0 15 0 15	•	0 203 0 081	0 284
Total	-	_			m³	-	1 022
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 90 0 45 2 40 0 35 0 75	::	1 53 0 45 0 15 0 35 0 35 0 10	m <sup>8</sup>	12 85 1 62 0 13 1 68 0 49 0 30	17 07
Muros de ala	4 4 4	3 46 0 72 0 42 0 72	 	2.12+0.35 2 0 35 0 35 0 35	> •	17 04 1 01 0 59 0 51	19 15
Total		_	_	2	m*	_	36 24
V-Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 5	2 40 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	•	0 173 0 374	0 547
Total				_	m³	_	0 547
Fierros — Tramo— peso aproximado	$ \cdot $	••	••	• ••	kg.	1170 00	1170 00
Total					kg.	_	1170 00
Alcantarilla abierta							
Luz 2moo Hectómetro 372,52							
I—Escavacion para cimientos		4 40	0.00	1 00	m <sup>8</sup>	7 920	7 920
Estribos	• 2	4 40	0 90				. 920
Muros de vuelta Ochavas	4	1 76 0 10	0 70 0 10 2	1 00 1 00	1 1	4 928 0 020	4 948
Total	-	_		-	m³	-	12 868

	nes nes	Di	MENSION	ES .	rRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m*	7 128	7 128
" Muros de vuelta Ochavas	4	1 76 . 0 10	0.70 $0.10$	0 90 0 90	2	4 435 0 018	4 453
Elevacion—Estribos	2 2 4	4 20 4 20 0 75	0 70 0 35 0 35	0 93 0 12 0 12		5 468 0 353 0 126	
6. 66	4 4	1 05 0 34	0 32 0 32	0 <b>25</b> 0 15		0 336 0 065	6 <b>34</b> 8
" muros de vuelta.	4 4	1 76 2 14	0 32			3 696 1 096	1
Ochava	4	0 15	$\frac{0.15}{2}$	1 05	>	0 047	4 839
Total	-	_	-	_	m³	-	22 768
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 50 2 14		0 05		0 360 0 077	
	4	0 36	0 36	0.05		0 009	0 446
Capa sobre estribos	4	0 71	0 32	   0 15	 	0 136	0 130
Tota	_	_	_	_	m³	_	0 58:
IV-Revoque							
Estribos	4 4 4 4	1 05 0 34		0 93 0 1: 0 2: 0 1: 0 2:		7 81 0 36 1 05 0 20 0 32	
Muros de vuelta	4	1		1 4		14 27	i .
Total	.   _	_	_	-	m	-	24 0
V—Maderas y flerros para tramo	3			•			
Muderas—Søleras Vigas Travesaños Total		2 70 3 00 1 5	0 30	0 30		0 540	

	inles	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DS LAS OBRAS	numeno de las parten igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIBAD MÉ	Parciales	TOTALES
Fierros—Tirantes Lucrons Cornillos en los estribos,	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 8:
comprend. las barras T Fuercas	4	0 80 ს 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total	-		-		kg.	<u> </u>	52 4
Puentecito Luz 5.00 Hectómetro 376,70							
l — Escavacion para cimientos			_	:			10.40
Estribos	2	4 30	1 22	1 00	m	10 492	10 49:
Muros de ala	4 4 4	4 535 1 50 1 50	0 68 0 25 0 41	1 00 1 00 1 00	•	12 335 1 500 2 460	
	4	$\frac{1.35+1.40}{2}$	0 48	1 00	>	3 120	19 41
Total	_	_	_		m*		29 907
II — Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 22	0.90	m³	9 443	9 44
Idem Muros de ala	4.	4 535	0 68	0 90		11 102	
Refuerzos	4	1 50 1 50	0 25 0 41	0 90 0 90		1 350 2 214	
	4	$\frac{1.85+1.40}{2}$	0 48	0 90	•	2 808	17 474
Elevacion—Estribos	2 2	4 20	0 82	2 29		15 774	
	2 4	4 20 0 75	0 32 0 50	0 58 0 58		1 559 0 870	
	4	0 75	0 40	0 12		0 144	
Refuerzos	2	$\frac{4.20+3.60}{2}$	0 20	1 826	•	2 849	21 19
Muros de ala	4	3 96	0 42	$\frac{2.99+0.35}{2}$	,	11 110	
Dados	4	0 42	0 525	0 35	1	0 309	
Refuerzos	4	0 75	0 25	0 50	2	0 375	ļ
66	4	0 75 0 75	0 25 0 25	0 88 1 26		0 660	}
6	4	0 75	0 25	1 64	>	1 230	
	4	0 75 0 75	0 25 <b>0 2</b> 5	2 02 2 40		1 515 1 800	
46	4	1 50	0 16	0 88		0 845	ļ

	Ins	ı ı	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD ME	Parciales	TOTALKS
Refuerzos	4	1.50+1.70	0 16	1 64	m³	1 679	
	4	$\frac{1.70 + 1.80}{2}$	0 07	0 88	,	0 431	
	4	$\frac{0.35+0.15}{2}$	0 25	2 826	,	0 707	
		0 08	$\frac{0 \ 10}{2}$	2 826 —	m <sup>s</sup>	<u>0 045</u> —	21 651 69 764
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros de ala Dados	4 4	5 805 0 45 0 42	0 35 0 575 0 475	0 10 0 12 0 08	m³	0 813 0 124 0 064	
	4	0 42	0 475	0 05		0 013	1 014
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08 0 05		0 097 0 039	
•	4	0 35	0 35	3	,	0 008	0 144
Capa sobre estribo  Total	4	0 35	0 40	0 15	m <sup>a</sup>	0 084	0 084
IV-Revoques .							
Estribos	2 4 4 2 4	0 75 0 45 2 70		2 29 0 55 0 15 0 58 0 55	>	19 24 1 65 0 27 3 13 1 10	25 39
Muros de ala	4	5 17	••.	$\frac{2.99+0.35}{2}$		34 54	
Dados	4	0 75 0 42		0 35 0 35		1 05 0 59	
Posterior	4	0 75		0 35	•	0 53	36 71
Total	-	. –	_		m²	_	62 10
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas – Soleras Durmientes	8	2 70 2 40	0 <b>4</b> 5 0 <b>24</b>	0 12 0 13	•	0 292 0 599	0 891 0 891
Total Fierros — Tramo — Peso aproximado						 2160 00	2160 00
Total	_	_	_	_	kg.	-	2160 00

	de las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Alt ura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Puentecíto							
Luz 5.00 Hectómetro 385.97							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	1 00	1 00	m 8	8 800	8 800
Muros de vuclta	4	1 495	0 68	1 00		4 066	
Ochavas	4	0 10	0 10	1 00	,	0 020	4 086
Total	-	-	-	_	m³	_	12 886
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	1 00	0 90	m³	7 920	7 920
Muros de vuelta	4	1 495	0 68	0 90	ק	3 660	
Ochavas	4	0 10	$\frac{0}{2}$	0 90	,	0 .018	3 678
Elevacion—Estribos	2	4 20 4 20	0 g0 0 40	0 50 0 60	•	$\frac{3}{2} \frac{360}{016}$	
	4	0 70	0 40	0 83	•	0 930	6 306
Muros de vuelta	4	1 495	0 48	1 10	,	3 157	
Ochavas	4	1 895 0 15	0 32 0 15	0 23 1 10	1	0 558	
A deducir—Capa sobre			2			3 765	
estribo	4	0 36	0 40	0 15	,	0 086	3 679
Total	-	-		-	m <sup>s</sup>	-	21 583
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 335	0 36	0 10	m*	0 336	•
	4	1 975	0 36	$\frac{0 \ 05}{2}$	•	0 071	
.**	4	0 36	0 36	0 05	>	0 009	0 416
Capa sobre estribos	4	0 36	0 40	0 15		0 086	0 086
Total	: !		!		ms		0 502

	las	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos Frente Lateral	2 4 4 2 4	4 20 0 70 0 34 2 80 0 40	  	0 50 0 68 0 15 0 60 0 68	m3	4 20 0 95 0 20 3 36 1 09	9 80
Muros de vuelta	4	2 295	••	1 33	•	12 21	12 21
Total	-	_	-	_ '	m²	_	<b>22</b> 01
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 8	2 80 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	m³ ➤	0 202 0 599	0 801
Total	-	_		_	m³	_	0 801
Fierros — Tramo — Peso aproximado			••		kg	2160 00	2160 00
Total		_	_		kg.	_	2160 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 392,00							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	4 30 0 20	$\frac{0}{0} \frac{90}{17}$	1 00 1 00	m <sup>8</sup>	7 740 0 068	8 808
Muros de als Refuerzos	4	$\begin{array}{ccc} 2 & 525 \\ 1 & 00 \\ 0.65 + 0.50 \end{array}$	0 68 0 16	1 00 1 00	•	6 868 0 640	
	4	2	0 38	1 00		0 874	8 382
Total			_	_	m³	· -	19 190
II—Albañileria de la- drillo en mezola or dinaria.							
Cimientos—estribos	2	4 30	0 90 0 17	0 90		6 966	
Muros de ala	4	0 20 2 525	0 68	0 90 0 90	,	0 061 6 181	7 027
	4	1 00 0.65+0.50	0 16	0 90		0 576	
***********	4	2	0 38	0 90	•	0 787	7 544

	s ins	Г	DIMENSIO	NES'	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes imunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos  Muros de ala  Dados  Refuerzos  Total	2 2 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45 0 15 3 10 0 42 1 00 0.70+0.48 2 —	0 70 0 38 0 32 0 32 0 10 2 0 42 0 375 0 16 0 38	1 23 0 12 0 12 0 15 0 15 1 35 1 65 +0 25 0 25 0 73 1 23	m <sup>8</sup>	7 232 0 383 0 115 0 202 0 086 0 041 4 948 0 158 0 467 1 103	8 059 6 676 29 306
III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica,  Coronamientos. Dados	44 44 4 4 4	3 079 0 55 0 42 0 42 0 45 0 35 0 35 0 60 —	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 32	0 12 0 08 0 05 3 0 12 0 08 0 05 3 0 15	m <sup>8</sup> >  >  m <sup>8</sup> m <sup>8</sup>	0 431 0 092 0 047 0 010 0 097 0 039 0 008 0 115	5 580 0 144 0 115 0 839
IV—Revoque  Estribos  Lateral  Muros de ala  Dados	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 32 2 42 0 49 0 42 0 49	:::::::	1 23 0 12 0 15 0 15 0 15 1.65+0.25 2 0 25 0 25 0 25	m <sup>2</sup> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	10 332 0 360 0 630 0 270 0 192 9 20 0 49 0 42 0 25	11 784 10 36 22 14

	las ales	I	DIMENSION	NES	EFFE	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 90	•	0 194 0 36 1 0 185	0 739
Total	-	_	-	_	m³	_	0 739
Fierro—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos, comprendidus las bar-	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
ras T	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total	-	_		_	kg.	-	52 42
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectometro 415.44							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 90	1 10	m³	7 740	7 740
Muros de ala	4	2 675 0 50 1.15+0.98	0 68 0 12 0 24	1 00 1 00 1 00	,	7 276 0 240 1 022	8 538
Total		2	_	_	m³		16 278
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 966	6 966
Muros de ala	44	2 675 0 50 1.15+0.98	0 68 0 12	0 90 0 90	>	6 548 0 216	
	4	2 1.15+0.98	0 24	0 90	>	0 920	7 684
Elevacion—Estribos	2 3 4 4 4	4 20 4 20 9 70 0 70 0 30	0 70 0 35 0 70 0 70 0 35	1 33 0 12 0 12 0 15 0 15	,	7 820 0 353 0 235 0 294 0 063	
	4	0 45	0 45	0 15	•	1 122	9 887 21 537

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igusles	Largo	Espesor	Altur a	L'NIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion—Muros de ala	4	2 125	0 42	1.75+0.35	m*	3 749	
Refuerzos	4	0 50	0 12	0 85	,	0 204	
	4	0 50 0 50	0 12	1 15	>	0 276 0 204	
	4	0 50 0.63+0.56	0 12 0 12	0 85 1 45	,	0 414	
••	2	0.56+0.48		·			
	4	2	0 12	1 15	•	0 287	
Dados	4	0 50	0 42	0 35		0 294	5 428
Total		-	-	_	m³	_	29 965
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			,				
CoronamientosEstribos	4	0 45	0 45	0 10		0 081	"
	4	0 42	0 42	0 08 0 04	,	0 056	
One calma al astribo	4	0 42 0 25	0 <b>42</b> 0 70	0 15	5	0 105	
Capa sobre el estribo	4	0 25	0 28	0 15	2	0 076	
	4	0 30	0 35	0 15	>	0 063	0 390
Muros de ala	4	3 11 0 72	0 35 0 35	0 08 0 10	>	0 348 0 101	
Dados	4	0 50	0 42	0 08	>	0 067	
	4	0 50	0 42	0 04	>	0 011	0 527
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>	_	0 917
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20	••	1 33	m³	11 17	
	4	0 70	••	0 27 0 27	>	0 76 0 32	*
Lateral	4	0 70	••	0 27	>	0 76	
	4	0 42	••	0 15	•	0 25	13 26
Muros de ala	4	2 774	٠	$\frac{1.75+0.35}{2}$	>	11 65	
Dados	4	0 65	• •	0 35	>	0 91	
**	4	0 42	• •	0 35 0 35	,	0 59	
m-4-1	4	0 65	••	2	m²	0 40	13 61
Total		-		_			26 87
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras	2 2	2 70 2 00	0 30 0 30	0 12 0 30	m <sup>s</sup>	0 194 0 360	
Vigas	2	1 54	0 20			0 185	0 739
Total	!	_		_	m³	_	0 739
	٠ .	.!	•	'		•	-

·		· · · · · ·		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	·		
	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	METRICA		DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos.	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kl.	40 79 4 03	44 82
comprend. las barras T Tuercas	4	. 0 80	0 015 0 06	0 015 0 018		5 50 2 01	$\frac{7 60}{52 42}$
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 459.58							
· I—Escavacion para cimientos		•					
Estribos	2	4 40	0 90	I		7 920	7 920
Muros vuelta,	4	1 30	0 70 0 15	1 00	1 1	3 640	
Ochavas	4	0 15	2	1 00		0 045	3 685
Total	-	_		_	m³	-	11 605
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m <sup>8</sup>	7 128	7 123
Muros de vuelta	4	1 30	0 70	0 90		3 276	
Ochavas	4	0 15	$\frac{0.15}{2}$	0 90		0 041	3 317
Elevacion — Estribos	2 2 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 34	0 70 0 35 0 35 0 32 0 32	0 58 0 12 0 12 0 25 0 15	> >	3 410 0 353 0 126 0 336	
Id muros de vuelta	4	1 30	0 50	0 70	>	0 065 1 820	4 290
Ochavas Total	4	1 68 0 20	0 32 0 20 2	0 40	1 1	0 860	2 736
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica			·				17 471
Coronamientos	4	2 04	0 36	0 10	m³	0 294	
	4	1 68	0 36	0 05	>	0 060	
	4	0 36	0 36	0 05	,	0 009	0 363
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15		0 136	0 136
Total	_	_		_	m³		0 499
	1 1	j i	l		1	1	

		— 18 <u>9</u>	<b>)</b> —		,		
	las	DI	MENSIONE	(S	MÉTRICA	ÇANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Revoques Estribos  Total  Total  V—Maderas y flerros para tramo Maderas—Soleras.  Vigas  Travesafios  Total  Fierros—Tirantes. Tuercas  Tornillos en los estribos comprendidas las barras T.  Tuercas  Tuercas  Total  Viaducto de los	2 4 4 4 4 4 2 2 2 2 2 3 4 4 4 4 4 4 4 4	4 40 0 75 1 05 0 34 0 32 2 00 	0 30 0 30 0 30 0 20  0 025 0 06	0 12 0 25 0 15 0 25 1 10 - 0 12 0 30 0 30	m <sup>s</sup>	4 87 0 36 1 05 0 20 0 32 8 80 	6 80 8 80 15 60 0 739 0 739 44 82 7 60 52 42
Pecitos Luz 100 Hectómetro 473-87-(0 I—Escavacion para cimientos Estribo San Luis.  Muros de ala.  Muros de vuelta.  Refuerzos	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 07 0 26 1 57 1.30+1.14 1.14+1.05 2 0 35 2.85+2.27 2 74 0 62 1 55 1 50 3.50+3.45 2 0 46	2 16 0 22 2 1 30 2 5 55 4 15 1 05 2 0 95 0 16 0 16 0 32 0 48 0 48 0 44 0 48 0 15	1 60 1 60 1 35 1 35 1 10 1 10 1 10 1 35 1 35 1 35 1 35	m <sup>s</sup>	24 434 0 092 2 7b5 18 282 9 997 0 404 5 350 0 964 0 268 1 339 1 944 6 005 0 298	

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunero de las parten iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribo V. de la Paz  Idem idem	1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 07 0 10 1 28 1.28+1.10 1.10+0.98 2 0 98 2.85+2.27 2 13 0 40 3 05 2.65+3.45 2 0 50 0 20	2 00 0 08 1 53 8 5 55 3 43 0 32 2 0 89 0 16 0 16 0 32 0 48 0 18 2 0 20 2	1 62 1 64 1 39 1 41 1 20 1 22 1 23 1 21 1 43 1 40 1 40 1 38 1 38	ms	22 907 0 013 2 722 18 625 8 561 0 383 5 605 0 183 2 733 4 771 0 124 0 055	67 507 139 669
Cimientos (1ª zona)—Estribos San Luis Idem idem Muros de ala	1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 07 0 26 1 57 1.30+1.14 2 1.14+1.05 2 0 35 2 85+2.27 2 74 0 62 1 55 1 50 3.50+3.45 2 0 46 0 15	2 16 0 22 2 1 30 2 5 55 4 15 1 05 2 0 95 0 16 0 16 0 32 0 48 0 64 0 48 2 0 15	1 00 1 00 0 75 0 75 0 50 0 50 0 50 0 75 0 75 0		15 271 0 057 1 531 10 157 4 544 0 184 2 432 0 438 0 149 0 744 1 080 3 336 0 166 0 017	

	ales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos V. de la Paz	1	7 07	2 00	1 00	m³	14 140	
Idem idem	2	0 10	0 08	1 00	3	0 008	
Muros de ala	2	1 28	2 1 53	0 75	>	1 469	
u u	2	1.28+1.10	2 5 55	0 75	>	9 907	
u a	2	1.10+0.98	3 43	0 50	>	3 567	
	2	0 98	0 32	0 50		0 157	
Muros de vuelta	2	2.85 + 2.27	0 89	0 50	*	2 278	
Refuerzos	2	2 13	0 16	0.50	3	0 341	
66	2 2	0 40 3 05	0 16 0 32	0 75 0 75		0 096 1 464	
	2	3.65 + 3.45	0 48	0 75		2 556	
	2	0 50	$\frac{0 \ 18}{2}$	0 75		0 068	
	2	0 20	$\frac{0^{2}0}{2}$	0 75	3	0 030	36 08
limientos (2ª zona). Estribos San Luis	1	6 75	2 00	0 50		6 750	
dem idem	2	0 20	$\frac{0}{2}$	0 50		0 022	
luros de ala	2	1 14	1 40	0 50	3	0 798	
	2	1.14+0.98	5 72	0 50	3	6 063	
	2	0.98+0.89	4 15	0 50	3	3 880	
46 66	2	0 27	0 89	0 50		0 120	
furo vuelta	2	2.75 + 2.27	0 79	0 50	3	1 983	
Refuerzos	2	2 74	0 16	0 50		0 438	
**	2 2	0 62 1 55	0 16 0 32	0 50 0 5n	3	0 099 0 496	
	2	1 50	0 48	0 50		0 720	
	2	3.45 + 3.50	0 64	0 50	2	2 224	
	2	0 48	$\frac{0.46}{2}$	0 50	3	0 110	
	2	0 15	$\frac{0\ 15}{2}$	0 50	a	0 011	23 71
Estribo V. de la Paz	1	6 75	1 84	0 50	3	6 210	
duro deala,	2	1 36	1 12	0 50	>	0 762	
	2	$\frac{1.12+0.94}{2}$	5 72	0 50	>	5 892	
66 56	2	0.94 + 0.82	3 43	0 50		3 018	
	2	0 25	0 82	0 50	2	0 103	
(t tt	2	2.80 + 2.27	. 0 73	0 50	>	1 851	• •
*********		2	. 5 13	0.00		1 001	

	a las	D	MENSIONES		RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	2	2 13	0 16	0 50	m³	0 341	
	2	0 40 3 05	0 16 0 32	0 50 0 50	>	0 064	
	2	3.65 + 3.45	0 32	0 50	>	0 976	
4	2	0 50	0 18	0 50	>	0 045	
	2	0 50	0 50	0 50	>	•	01 001
Elevac. Estribo S. Luis.	1	6 35	1 22	5 57	,	$\frac{0\ 125}{43\ 151}$	21 091
	2	0 48	0 60	5 57	,	3 208	
" "	2	$\frac{0.48+0.80}{2}$	0 64	5 57		4 563	
4 4	2	0 60	$\frac{0.60}{2}$	5 57		2 005	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1	5 35	0 72	0 28	>	1 079	
	2 2	0.48 + 0.80	0 10	0 28	>	0 034	
4 4	2	0 60	0 64 0 60	0 28 0 28	•	0 229	
, ,	2	1 70	0 60	0 70	•	0 101	
	1	5 15	0 32	0 55		1 428 0 906	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	0.95+0.80	0 32	0 55		0 308	
The	2	1 70	0 60	0 30	,	0 612	,
Refuerzos:	1 1	2 67 2 67	0 16 0 16	4 50 3 00		1 922	
	î	2 67	0 16	1 50	>	1 282 0 641	
	2	$\frac{0.90+0.68}{2}$	0 11	4 50		0 782	
	2	$\frac{0.68+0.45}{2}$	0 11	3 00	,	0 373	
	2	0.45 + 0.22	0 11	1 50	,	0 111	
	2	0.16+0.24	0 16	4 50	,	0 288	
	2	0.24 + 0.30	0 16	3 00	>	0 259	
	2	$\frac{0.30+0.38}{2}$	0 16	1 50	,	0 163	
Muros de ala	2	0 40	0 40	6 40	•	1 024	
	2	$\frac{6.40+6.65}{2}$	0 50	0 46	•	0 993	
	2	0.50 + 0.65	0 32	1.30+1.45	,	2 383	
	2	$\frac{1}{2}(\frac{0.78+0.32}{2}\times$			,		
	2	$\frac{1}{2}$ ( 0.09×	$\frac{1.20}{2} + 0.08 \times$	$\frac{1.15}{9}$ ) 0.15	,	0 015	
	2	1	0 08	$\frac{1}{3}$	,	0 004	
	2	0 32	$\begin{array}{c}     0 08 \\     \hline     0 15 \\     \hline     2 \end{array}$	1 17	,	0 056	

	ines in les	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunies	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTABLES
Muros de vuelta	2	0 18	$\frac{1}{2}$	2 58	m <sup>s</sup>	0 534	
	2	2 58+2.45 2	0 32	1 15	>	1 851	
Refuerzos	2	1.12+1.25	0 32	5 85	>	4 437	
	2	$\frac{125+1.32}{2}$	0 16	4 50	•	1 850	
	2 2	1 86 1 86	0 32 0 16	4 90 3 95	•	5 833	
46	2	3.18 + 3.28	0 16	3 00		2 351 3 101	•
	2	3.28+3.38	0 ·16	1 50		1 598	
٠	2	1 95	0 32	3 95		4 930	
,,,,	2	3 03	0 16	2 60	>	2 521	
	2 2	1 50 2 18	0 16 0 16	1 40 3 17	>	0 672 2 211	
	2	2 1×	0 16	2 88		2 009	
**	2	2 27	0 16	2 40	>	1 743	
, , ,	2	2 27	0 16	1 40	>	1 017	
	2	$\frac{1.45+1.57}{2}$	0 16	1 40	•	0 676	145 23
Estribos V, de la Paz	1	6 35	1 22	4 80		37 186	
(6	2	0 48	0 60	4 80	•	2 765	
	2	0.48+080	0 64	4 80		3 932	
	2	0 60	0 60	4 80	,	1 728	
46.5	1	5 35	0 72	0 28	,		
	2	0 60	0 10	0 28		1 079 0 034	
••	2	0.48 + 0.80					
	I -	2	0 64 0 60	0 28		0 229	
•••	2	0 60	0 00	0 28	•	0 101	
	2	1 70	0 60	0 70	*	1 428	
	]	5 15	0 32	0 55		0 906	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	0.95 + 0.80	0 32	0 55	>	0 308	
<i></i>	2	1 70	0 60	0 30		0 612	
Befuerzos	1	2 67	0 16	3 73	>	1 593	
	1	2 67	0 16	2 23	>	0. 953	
	2	$\frac{0.90+0.68}{2}$	0 11	3 73	>	0 648	
	2	0.00 1 0.45	0 11	2 23	,	0 277	
**	2	0.16 + 0.24	0 16	3 73	,	0 239	
	2	0.24+0.30	0 16	2 23		0 193	
Muros de ala	2	0 40	0 40			0 901	
	2	5.78+5.63	2	5 63 0 40	-		
********	<b>2</b> ;		0 50		•	0 761	

,	11 es	Di	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Makho de liis partes iguiles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	2	0.50+0.65		5.78+5.63	m³	]]	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2		•	$0.32 \times 0.90$ 9:15	>	29 711	
46 49	2	1 - ,	$\frac{0.90}{2} + 0.06 \times \frac{0.00}{2}$	. • .	•	0 009	
	2	0 15	$\frac{0 \ 12}{2}$	0 85		0 005	
	2	0 15	0 32	0 87	•	0 042	
Muro de vuelta	2	0 15 2.60+2.45	0 85	2 60	•	0 332	i
	2	$\frac{2.60+2.45}{2}$	0 32	0 85	•	1 374	
Refuerzos	2	1.32+1.45	0 16	0 85	•	0 377	ł
	2	1 08 1 40	0 16 0 16	1 40 1 90	,	0 484 0 851	:  
66	2	2 48	0 16	0 85		0 675	
**	2 2	1 08	0 32	4 70	>	3 249	1
b,	2	1 97 3 05	0 32 0 16	3 20 1 90		4 035 1 854	
٠	2	1 08	0 16	1 90 4 20	.,	2 903	1
·	2	$\frac{1.38+2.04}{2}$	0 32	5 08	,	5 560	1
	2	3.12+3.20	ი 16	3 73		3 772	
	2	$\frac{3.20 + 3.30}{2}$	0 16	2 23		z 319	
Zòcalo de los estribos Idem idem	2 4	6 43 1 78	1 70 1 70	0 04 0 04	3	0 874	
Total	1	_	- 10	U4	m³	- 404	383 104
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Estribos	8	0 65 0 60	0 65 0 60	0 08 0 05	m <sup>8</sup>	0 270 0 144	
	8	0 60	0 60	0 05	,	0 144	1
Cornizas	2	6 51	0 58	0 28		2 114	1
\$6	4	1 28	0 58	0 28	•	0 831	
Сара	4 2	1 75	0 65 0 32	0 10	;	0 455	i i
Capa	, -	100 1100	"	0 15	1 2	0 494	1
••••••	4	2	0 32	0 15	•	0 221	1
Almohadillas	2	6 45	0 02	1 32	>	0 340	
66	12		0 02	1 32 3 90		0 188 0 496	
46	18		0 02 002	. 0 70	3	0 496 0 059	
\$0 4. 0.00.00	4	0 60	0 02	0 70	•	0 034	
	24		0 02	0 25	>	0 072	

	lns ales	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS.	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
San Luis—Muros de ala Muros vuelta Villa de La Paz—Muros	2 2	12 03 2 55	0 <b>40</b> 0 <b>40</b>	0 15 0 15	m³	1 444 0 306	
de ala	2 2	10 98 2 55	0 40 0 40	0 15 0 15	,	1 318 0 306	3 374
- Total	-	_	-	_	m³	-	9 140
IV—Revoques							
Ertribos	2 4 4 8 2 4	5 30 0 65 0 65 0 50 5 15 0 58	   	3 87 3 87 0 70 0 25 0 70 0 70	m <sup>2</sup>	41 02 10 06 1 82 1 00 7 21 1 62	62 73
San Luis-Muros de ala	2	6.75 + 1.15	••	10 80	>	85 32	
Muros vuelta Villa de La Paz—Muros	2 2	2 55 6.00+0.95	••	1 15 9 80	3	5 87 68 11	
Muros vuelta	2	2 2 55	••	0 95	•	2 42	161 72
Total	_	_	_	_	m³	-	224 45
V-Maderas y flerros para tramo		·					
Maderas Durmientes	153	2 80	0 24	0 13	m <sup>8</sup>	13 - 37	13 37
Total	_	_		_	m³		13 37
Fierros. Tramos peso c/u Columnas	9	••	••	96 35 ••	kg.	86715 00 77477 00	164192 00
Total	-	-	_	_	kg.	_	164192 00
Alcantarilla abierta Luz 1,50Hectómetro 483,50							
I—Escavacion para cimientos		4 20		1.00	m <sup>8</sup>	7 210	7 310
Estribos	2	4 30	0 85	1 00		7 310	, 510
Muros de ala	4	2 405 0 75 1.00+0.85	0 68 0 16 0 28	1 00 1 00 1 00	>	6 542 0 480 1 036	8 058
	4	2	U 2/8	1 00		1 030	
Total		-			m <sup>8</sup>	_	15 368

	las nles	DI	MENSION	€S.	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos— Estribos	. 2	4 30	0 85	0 <b>9</b> 0	m <sup>8</sup>	6 579	6 579
Muros de ala	4 4 4	2 405 0 75 1.00+0.85	0 68 0 16 0 28	0 90 0 90 0 90	>	5 887 0 432 0 932	7 251
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 65 0 35 0 30 0 40	1 15 0 12 0 12 0 15 0 15	1	6 279 0 353 0 108 0 252 0 108	7 100
Muros de ala	4 4 4 4	1 855 0 50 0 75 0.97+0.85 2 0 10 0.75+0.80	0 42 0 42 0 16 0 16 0 08 2 0 12	1.57+0.35 2 0 35 0 65 1 05 1 05 0 65		2 992 0 294 0 312 0 507 0 017 0 242	4 364
Total	_	2			m³	_	25 294
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	2 712 0 72 0 50 0 50	0 35 0 35 0 42 <b>0 42</b>	0 10 0 12 0 08 0 05	m <sup>8</sup> > >	0 380 0 121 0 067 0 014	0 582
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 05	, ,	0 097 0 039 0 008	0 144
Capa sobre estribo	4	0 60	0 40	0 15	,	0 144	0 144
Total		_	_	_	m³	_	0 870
IV—Revoque							ستحد
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40	  	1 15 0 12 0 15 0 15 0 15	m³	9 66 0 36 0 63 0 27 0 24	11 16

	de las iguales	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 422	••	1.57+0.35	m³	9 30	· •
Dados	4	0 65		0 35		0 91 0 59	1
	4	0 42 0 65	1	0 35 0 35	,	0 46	11 26
	4	0 65	••	2	-	- 0 10	22 42
Total	-	_		_	m³	_	22,32
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Soleras	2 2	2 70 2 50			mª	0 194 U 450	
Vigus Travesatios	2	1 54	0 20		1	0 185	0 829
Total		_	_		m*	-	0 829
Fierros - Tirantes	4	2 10				40 79	44.00
Tuercas Tornillos en los estribos	8	0 06	0 06	0 018	•	4 03	44 82
comprendido las bar-		0 80	0 015	0 015	,	5 59	
ras T Tuercas	4	0 06				2 01	7 60
Total	-		_	_	kg.	_	52 42
Canaleta							
Luz 1.00Hectómetro 493.38			İ				
I—Escavacion para oi- mientos y cauce							
/ Por 2=00 de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m <sup>8</sup>	0 384	
Cuneta. longitud b.	1 1	2 00	1 08	0 16	1	0 691	
á ambos lados / c	2	2 00	0.50 + 0.40	0 16	•	0 288	
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	*	0 544	1 907
Frente (a,	1	1 64	0.32+0.28	0 16	,	0 079	
Idem) á la b,	i I	1 64	1 08	0 16	•	0 283	
Canaleta (c,	1	1 64	$\frac{0.28+0.40}{2}$	0 16	•	0 089	0 451
Pozo A Canaleta B	1 1	1 64 1 64	1 44 1 22	i		1 511 2 861	4 372
Cimient. de los muros C	2	1 27	0 32	$\frac{1}{2}$		0 516	
" á deducir D"	2 2	0 76 0 37	0 32 0 32	0 37	,	0 180 0 0 <b>9</b> 0	0 786

	as les	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALRS
Cimient.de los muros $E$	2	0.90+1.00	0 32	0 32	m³	0 195	
" F	2	1.10+0.95	0.82 + 0.32	0 32	,	0 374	
" fondo del canal. H	1	$\frac{1.00+1.35}{2}$	'1 00	0 16	•	0 188	•
" " " <b>м</b>	1	$\frac{1.00+1.85}{2}$	0 43	0 16	•	0 098	
" " " I	1	$\frac{1.85 + 2.50}{2}$	0 32	0 32	•	0 223	1 078
Total	_	_			m <sup>8</sup>	-	8 294
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
/ Por 2 <sup>m</sup> 00 de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m³	0 384	
Cuneta. longitud b.	2	2 00	1 08	0 16	>	0 691	
já ambos lados c	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{2}$	0 16	•	0 288	. 1 007
de la canaleta $d$	2	2 00	0 85	0 16	*	0 544	1 907
frente (a,	1	1 64	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16	>	0 079	
Idem $a$ is $b$ ,	1	1 64	1 08	0 16	•	0 283	
(Canaleta (c,	1	1 64	0.28+0.40	0 16	>	0 089	0 451
Pozo	1	1 00	1 44	0 32	>	0 461	
Fondo del canal γ	2 1	1 00 2 05	0 32 1 00	0 32 0 16	>	0 205	
H	1	1 00	1.00 + 1.35	0 16	,	0 188	
" I	3	$\frac{1.85+2.50}{2}$	0 32	0 32		0 223	
M	1	1.00+1.85	0 43	0 16	,	0 098	1 503
Muros 4	2	1 44	0 32	0 64	,	0 590	0 590
" BCD.	2	2.49 + 1.05	0 32	1 43	,	1 620	
" á deducir D	2	2 0 76	0 32	0 37		0 180	
" " … D,	2	0 38	0 32	0 37	•	0 090	1 890
·· K	2	1,05+0.55	0 32	0 50	,	0 256	
" E	2	$\frac{1.00+0.90}{2}$	0 32	0 82	,	0 499	
" F.	2	1.10 + 0.95	0 32	0 82	•	0 538	1 293
Total	-	_		_	m³	-	7 634

	las	.1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IIIRevoque							
uneta Por 2m00 de (a longitud b. d umbos lados/c de la canaleta (d.	2	2 00 2 00 2 00 2 00 2 00	···	0 32 1 08 0 40 0 85	m*	1 28 4 32 1 60 3 40	10 60
em Frente da la la la la la la la la la la la la la	1 1 1 1	1 64 1 64 1 64 1 00	••	0 32 1 08 0 40 0 22		0 52 1 77 0 66 0 22	
020	2 2	1 00 0 80	••	0 32 0 32	>	0 64 0 51	1 15
ondo de la canaleta	1 1 1	1 00 1 00 1.00+2.50	••	2 05 1 00 0 75	>	2 05 1 00 1 31	4 36
uros	2	1.55+2.05	••	0 50	•	1 80	
	2 2	1 02		1 43 0 50	•	2 92	5 72
superiormente	ا ا	$\frac{1.55+1.45}{2}$	:.	0 32 0 32	•	1 76 0 96	
Total:	<u> </u>	1.10+0.95		0 32	m²	0 66	3 38
Alcantarilla de							28 38
<b>bóbeda</b> uz 1,00Hectómetro 504,50							
- Escavacion pera	1 1		i	·			
stribos efuerzos	2 4	10 30 1 00	1 0 a 0 37	1 00 1 00	m³	20 600 1 480	
	4	0 15	0 13	1 00	٠.	0 039	22 119
uros ala	4	$\frac{\overset{2}{\overset{67}{1.45} + 1.60}}{\overset{2}{\overset{2}{2}}}$	$\begin{array}{c c} 1.07 + 0.77 \\ \hline & 2 \\ 0 & 20 \end{array}$	1 00 1 00	,	9 826 1 220	
ados	4	0 75 0 62		1 00 1 00	,	0 300 1 910	13 256
Total		_	_		m³	-	35 375

	de las igunles		DIMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos – Estribos Refuerzos	2 4	10 30 1 00	1 00 0 37 0 13	0 90 0 <b>9</b> 0	m³	18 540 1 332	10 002
••••••	4	0 15	1.07 + 0.77	0 90	•	0 035	19 907
Muros de ala	4	2 67 1.45+1.60	0 20	0 90	,	8 843 1 098	
	4	0 75	0 10	0 90	>	0 270	
Dados Elevacion estribos	4 2	0 62 8 50	0 77 0 80	0 90 1 10	,	1 719 14 960	
Timpanos	2	8 50	$\frac{0.90+0.75}{2}$	0 90		12 623	
A deducir	1	8 50	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	,	10 815	16 768
Muros cabeza A deducir	2 2	3 34 1 00	0 80 0 80	2 20 1 10	,	11 757 1 760	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 90	0 90	•	2 036	7 961
Muros de ala	4	$2.77\frac{1}{2}\left(\frac{1.02+}{1.02+}\right)$	0 42×2.2(+0	$\frac{1}{51+0.42} \times 0.35$		9 677	
Refuerzos	4	0 75 0 75	0 08 0 16	. 0 90	>	0 216	
	4	0.90+1.00	0 16	1 25 1 65	,	0 600	
Dados	4	0 35 1	(0.42×0.52+		,	0 339	11 835
Total		<u>.</u> .	` <b>-</b>		m*		68 401
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							00 100
Coronamientos	4 4 4	4 155 0 744 0 52	0 35 0 35 0 42	0 10 0 12 0 08	m <sup>a</sup>	0 582 0 125 0 070	
66	4	0 52	0 42	0 05		0 015	
Frente	4	2 60	0 35	0 15	,	0 546	1 338
Capa sobre la bóbeda	1	8 50	2 64	0 05	>	1 122	2 122
Total		· <b>—</b>	-		m³	-	2 460
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
Estribos	1	10 10	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90	m³	25 701	
A deducir	1	10 10	$\frac{\pi}{2}$ × 6 50	0 50	,	3 964	21 735
Total	_	-		_	m³		21 735

	1				-	<del></del>	-
	s las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
VRevoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{0.82} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$ )		m³	1 33	1 33
Total	:	_	_	_	m²		1 33
VI-Revoques			•				
Estribos	2	10 10		1 10	m²	22 22	22 22
Muros de ala	4	3 95	••	2.20+0.38	,	20 38	
Dados	4	0 68		0 38	>	1 03	
Lateral	4	$\left  \frac{0.42 + 0.51}{2} \right $	• •	0, 35	,	0 65	
	4	0 68		0 35	,	<u>n 95</u>	23 01
Intrados	1	10 10		π×0 50	,	15 87	15 87
Muros de cabeza	2	2.10 + 1.30		2 15	>	7 31	
A deducir	2	1 00	• •	1 10	>	2 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	•	2 11	3 00
Total		_	_	_	m²	_	64 10
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00 Hectometro 512.37							
l—Escavacion para cimientos							
Estribos Refuerzos	2 4	17 72 1 00	1 20 0 50	1 .	1	42 528 2 000	44 528
Muros de ala	4	0.80 + 1.70	4 00	1 00		5 000	
Refuerzos	4	1 40	0 08			0 448	
	4	1 05 0.95+0.80	0 16 0 24		J	0 672 0 840	6 960
n		2			ļ		
Dados	4	0 50	0 80	1 00	l	1 600	1 600
Total	-	-	_	_	m³	_	53 088
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	17 72 1 00	1 20 0 50			38 <b>275</b> 1 800	40 075

	inles	D	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NE	Parciales	TOTALES
Muros de ala Refuerzos  Dados  Elevacion—Estribos  Timpanos  A deducir  Muros de cabeza  A deducir	4 4 4 2 2 1 1 2 2 2 2 2 2 2	0.80+1.70 2 1 40 1 05 0.95+0.80 2 0 50 15 92 15 92 15 92 4 80 2 00 0 80	4 00 0 08 0 16 0 24 0 80 1 00 2 00 π/2 1 45 0 80 0 80 0 80 π/2 1 45	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 1 30 1.10+1.45 2 1 45 3 00 1 30 1 45	m <sup>s</sup>	3 600 0 403 0 604 0 756 1 440 41 392 81 192 52 536 23 040 4 160 5 281	5 363 1 440 41 392 28 656
Muros de ala	4 4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35		1 00 1 20 1 40 1 60 1 75 1 90 2 10 2 25 2 45 2 70 0 33	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	18 256 0 112 0 134 0 157 0 180 0 392 0 426 0 470 0 756 0 823 0 687 0 330	92 693 0 330 153 548
III—Albañileria de ladrillo en mezola hidráulica.  Coronamientos	4 4 2 1	8 04 0 55 0 45 4 80 15 92	0 45 0 55 0 45 0 32 3 95	0 10 0 10 0 05 3 0 20 0 05	m³  >  >  m³	1 447 () 121 0 013 0 614 3 144	2 195 3 144 5 339

	las ales	I	DIMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve da							
Bóveda	1	17 5:	$\frac{\pi}{2}  1  45$	1 45	m³	57 832	
A deducir Total		17 59 —	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{2} & 1 & 00 \\ \hline - & \end{array}$	1 00 	m <sup>8</sup>	27 506	$\frac{30\ 326}{30\ 326}$
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Revoque	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 35	2	1 32	m³	5 470	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00		1 00	1	3 141	2 329
Total		-	-	_	m²	-	2 329
VI-Revoque		45.5					45 55
Estribos	2	17 5: 2.95+0.3		1 30		45 55	40 00
Muros de ala	4	2	1	5 26		34 72 0 46	
Dados	4	0 50		0 23 0 23		0 46	
	4	0 5		0 23	,	0 23	35 87
Intrados	1	17 5	2	π 1 00	,	55 01	55 01
Muros cabeza (superior- mente)	2	4 90		0 55	,	5 28	<b>5 28</b>
Frentes	2	2 12+3,3	2	2 95	,	15 99	
A deducir	2	2 00		1 30		5 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 35	2	1 32	•	5 47	5 32
Total	_	_	-	_	m³	-	147 03
Canaleta de desa- güe.					:		
Luz 0m80. Hectómetro 514 09							
I — Escavacion para cimientos y canal							
/ Por 2moo de / a	2	2 00	0.32 + 0.25	0 16	m <sup>8</sup>	0 182	
Cuneta. longitud b.	2	200	0.40 1.050	0 16	•	0 691	
a ambos lados c	2	2 00	Z	0 16	1	0 288	. =0-
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	*	0 544	1 705

	lies les	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Frente (a, Cuneia ála b, Canaleta (c,	1 1 1	1 44 1 44 1 44	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ \hline 1.08 \\ 0.28 + 0.40 \\ \hline 2 \end{array} $	0 16 0 16 0 16	•	0 066 0 249 0 078	0 393
Pozo	1	1 44	1 44 1 25	0 64 0 80 0 66	<b>&gt;</b>	1 152	2 479
	2 2 2	$0.68 \\ 0.90 + 1.00 \\ \hline 1.00 + 1.15$	0 32 0 32 0 32	${2}$ 0 32 0 32	, ,	0 287 0 195 0 226	
" fondo del canal. F	1	$ \begin{array}{r}     \hline                                $	0 32	0 16 0 16		0 115	
	1	$\frac{1.75 + 2.30}{2}$	0 32	0 32	m³	0 217	1 128 5 705
íI—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,				,			
Cunetu. Por $2^{m}$ 00 de $\begin{pmatrix} a \\ b \end{pmatrix}$ $\begin{array}{c} \text{Cunetu.} \\ \text{($d$ ambos lador)} \\ \text{($d$ e la canaleta)} \end{array}$	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ \hline 2 \\ 1 08 \\ 0.40 + 0.50 \\ \hline 2 \\ 0 85 \end{array} $	0 16 0 16 0 16 0 16	m <sup>8</sup>	0 182 0 691 0 288 0 544	1 705
Idem Frente $\begin{pmatrix} a, \\ b, \\ Canaleta \end{pmatrix}$	1 1 1	1 44 1 44 1 44	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ 2 \\ 1 08 \\ 0.28 + 0.40 \\ 2 \end{array} $	0 16 0 16 U 16		0 066 0 249 0 078	0 393
Pozo	1 2 1 1	0.80 + 1.75	0 80 0.80+1.00 2 0 43	0 16	>	0 369 0 163 0 154 0 115 0 088	
" " M	1	$\frac{ 1.75+2.30 }{2}$	0 32	0 32	•	0 217	1 100

	ines ines	DI	MENSIONI	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuneno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros A BC.	2	144 $1.82+1.20$	0 32 0 32	0 64 0 82	m³	0 589	
	2	$\frac{2}{1.20+0.80}$	0 32	0 40		0 192	
" <i>D</i>	2	$\frac{1.00 + 0.90}{2}$	0 32	0 72		0 438	
E	2	1.00 + 0.80	0 32	0 72	8	0 440	2 515 5 719
Total IIIRevoque				_	m³	_	3 119
Cuneta Por 211100 de la longitud b. longitud b. lados lados la canaleta d.	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	  	0 32 1 08 0 46 0 85	•	1 28 4 32 1 60 3 40	10 60
Idem Frente (a. b., canaleta (c., Idem	1 1 1 1	1 44 1 44 1 44 0 80	· ··	0 32 1 08 0 40 0 20	» •	0 461 1 555 0 576 0 160 0 512	2 752
Pozo	2 1	0 80		0 80	,	0 640	1 152
Fondo de la canaleta	1 1 1	0 80 0 80 0.80+2.30	••	1 20 1 00 0 75	,	0 960 0 800 1 162	2 922
Muros	2	1 75 1.40+1.50		0 32 0 32	,	1 120 0 928	
	2	1.00+1.16	••	0 32	•	0 708	
<b></b>	2	$\frac{1.95 + 1.50}{2}$		0 40		1 380	
be	2	1 00 1 10	••	0 85 0 40	>	1 700 0 880	6 716
Total	_	_	_	_	m³	_	24 142
Canaleta de desagüe Luz 0.80 Hectómetro 551-32 80							
I-Escavacion para ci- mientos y canal							
Cuneta. $\begin{pmatrix} \text{Por } 2^{\text{moo}} \text{ de } \\ \text{longitud} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} a \\ b \\ \text{de la canaleta} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} c \\ d \end{pmatrix}$	2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ 2 \\ 1 08 \\ 0.40 + 0.50 \\ 2 \\ 0 85 \end{array} $	0 16 0 16 0 16 0 16	, >	0 182 0 691 0 288 0 544	1 705

	8 3	DI	MENSIONE	ES	25	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	T0TAL.8%
Idem frente da be de canaleta de	, 1	1 44	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ \hline 2 \\ 1.08 \\ 0.28 + 0.35 \\ \hline 2 \end{array} $	0 16 0 16 0 16	,	0 066 0 249 0 073	0 388
Pozo A  Gradiente de marco G	1 1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 2 08 1 92	•	1 327	2 433
Cimientos de muros C	$egin{bmatrix} 2 \\ 2 \\ 2 \end{bmatrix}$	$ \begin{array}{c c} 1 & 92 \\ 1.00 + 0.90 \\ \hline 2 \\ 1.10 + 0.95 \end{array} $	0 32 0 32 0 32	0 32	•	0 786 0 195 0 210	
A deducir ef.g. Cimiento del fondo de	6	0 60		0 3 <b>2</b> 0 59	1	0 680	1 871
canal F	1	$\frac{1.00+0.80}{2}$ 0.80+1.75	0 80 0 43	0 16 0 16		0 115	
Idem idem	1	1.75 + 2.30	0 32	0 32		0 217	0 420
Total	. ] -	_	_	-	m³	_	6 817
II—Albañileria de la drillo en mezola or dinaria.	-						
Cuneta, long.	2	2 00	0.32+0.25 2 1 08 0.40+0.50	0 16 0 16	•	0 182 0 691	
á ambos lados (	1	2 00	0 85	0 16 0 16	1 1	0 288	1 705
Idem	1	1 44	C 00   0 25	0 16 0 16 0 16	,	0 066 0 249 0 073	0 388
canal (c,	$\begin{array}{ c c } & 1 \\ & 1 \\ & 2 \end{array}$	0 80 0 80	1 44		,	0 369 0 163	U 2000
Fondo del canal γ F	1	2 96 0 80	0 80	0 16		0 379 0 115	
· · · H		0.80 + 1.75 $2$ $1.75 + 2.30$	0 43 0 32	0 16 0 32		0 088	1 331
	1	2	""	"			

·	lns nles	Γ	DIMENSION	NES	WETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros A	2	1 44 3.24+1.20	0 32	0 64		0 589	
" В С	2	$\frac{\frac{3.27+1.20}{2}}{1.20+0.80}$	0 32	2 08	•	2 955	-
I	2	1.00+0.90	0 32	0 40	*	0 256	
" D	2	$\frac{1.00 + 0.05}{2}$ 1.10 + 0.95	0 32	0 72	*	0 438	
" E A deducir ef.g.	6	0 60	0 32 0 32	0 72 0 59	•	0 472	5 39
Total	_	-	— J	_	ın³	<del>- 000</del>	8 81
III—Revoques							
Cuneta. Por 2moo de ( a longitud ) b ( de la canaleta ) d	2222	2 00 2 00 2 00 2 00	  	0 32 1 68 0 40 0 85	m²	1 28 4 320 1 600 3 300	10 60
Cuneta	1 1 1 1	1 44 1 44 1 44 0 80	::	0 32 1 08 0 40 0 20	•	0 461 1 555 0 576 0 160	2 75
Pozo	2	0 80 0 80		0 32 0 80		0 512 0 640	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80		2 96		2 368	
	1	0.80 + 2.30	• •	1 00 0 75	,	0 800	4 33
duros	2 2	0 80 1 20		0 32 2 08	>	0 512 4 992	4 33
**	2	2.00 + 1.60	•	0 40		1 440	
** companyonita	2 2	1 10 3 50		0 40 0 32	•	0 880 2 240	
" superiormente	2	1.40 + 1.50		0 32	,	0 928	
	2	1.10 + 0.95		0 32	>	0 656	11 64
Total	-				m³	_	30 48
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1.00 Hectómetro 556.92							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	6 17 0 92	0 95 0 45	1 10 1 10	m³ >	12 90 1 82	14 7

	unles		DIMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 74	$\frac{1.00+0.77}{2}$	1 10	m³	10 67	
Refuerzos	4	$ \begin{array}{r} 1 & 45 \\ 0.95 + 0.80 \end{array} $	0 08 0 16	1 10 1 10	,	0 51 0 62	
Dado	4	0 65	0 77	1 10		2 20	14 00
Total	-	<u>-</u>	_	_	m³	-	28 72
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or dinaria.							
Estribos Refuerzos	2 4	6 17 0 92	0 95 0 45	1 00 1 00	m³	11 72 1 66	13 38
Muros de ala	4	2 74	$\frac{1.00+0.77}{2}$	1 00	•	9 70	
Refuerzos	4	1 45 0.95+0.80	0 08	1 00	•	0 46	
46	4	0 65	0 10 0 77	1 00 1 00		0 56 2 00	12 72
Elevacion—Estribos	2	4 53	0 75	1 10	,	7 47	
Tímpanos	2	4 53	1 25	$\frac{0.90+0.50}{2}$	•	7 93	
A deducir	1	4 53	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	•	5 76	9 64
Muros de cabeza  A deducir	$\frac{2}{2}$	3 40 1 00	0 72 0 72	2 25 1 10	>	11 02 1 58	
··	2	0 72	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90		1 83	7 61
Muros de ala	4	$2.84\frac{1}{2}\left(\frac{0.81+0}{2}\right)$	$\frac{45}{2}$ × 8.31 + $\frac{0.45}{2}$	$\frac{5+0.51}{2} \times 0.35$		9 38	
Refuerzos	4	108+0.90	0 16	1 65	>	1 05	
	4	1 45	0 08	0 80	>	0 37	
	4	$\frac{0.50+0.45}{2}$	0 08	0 30	' »	0 05	
Dados	4	$0 \ 35 \ \frac{1}{2}$	(0.45×0.55+	·0.51×0.55)	>	0 37	_11_22
Total	-	_	_		m*	-	54 5?
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	4 40 0 60	0 36 0 48	0 12 0 12	m³	0 76 0 14	0 93

	lns inles	Di	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4	0 50	0 45	0 08	3	0.07	
.,	4	0 50	0 45	0 05		0 07	
Frente	2	2 88	0 36	2	,	0 43	1 42
Capa sobre la bóveda	1	4 53	2 65	0 05	,	0 00	0 60
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>		2 02
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.							
Bóveda	1	5 97	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	m <sup>8</sup>	7 60	
A deducir	1	5 97	$\frac{z}{2}$ 0 50	0 50		2 34	6 26
Total	_	_	z —	_	m³	_	5 26
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto—Bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	m²	2 11	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50		0 50	,	0 79	1 32
Total	_	-	_	_	m³	_	1 32
VI-Revoques							-
Estribos	2	5 97	••	1 10	m²	13 13	13 13
Muros de ala	4	2.20 + 0.37	••	.3 68	,	18 92	
Dados	4	0 70	• •	0 37		1 04	
	4	0 35	••	$\frac{0.45+0.51}{2}$	•	0 67	٠
	4	0 70	••	0 35		0 49	21 12
Intrados	1	5 97	••	π ×0 50		9 38	9 38
Frente	2	$\frac{2.10+1.25}{2}$	• •	2 20		7 37	
A deducir	2	1 00	••	1 10	1 3	2 20	
•••	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	•	2 11	3 06
Total	_	_	_		m³	_	46 69

	Ins		DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
!t JICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MEN	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00-Hectómetro 565.49							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	9 31 0 90	1 20 0 31	1 10 1 10	m³	24 58 1 23	<b>25</b> 81
Muros de ala	4	3 975	$\frac{1.25+0.77}{2}$	1 10	,	17 66	
Refuerzos	4	2.15+1.95 2	0 24	1 10	>	2 16	
	4	1 40	0 16	1 10	>	0 99	
	4	0 10	$\frac{0.15}{2}$	1 10	•	0 03	
Dados	4	0 60	0 77	1 10	>	2 03	22 87
Cauce	1	60 00	2 00	0 25	•	30 00	30 00
Total		_	-	_	_	-	78 68
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Estribos	2 4	9 31 0 90	1 20 0 31	1 00 1 00	m³	22 34 1 12	23 46
Muros de ala	4	3 975	$\frac{1.25+0.77}{2}$	1 00	,	16 06	
Refuerzos	4	$\frac{2.15+1.95}{2}$	0 24	1 00	<b>,</b>	1 97	
	4	1 40	0 16	1 00	>	0 90	
	4	0 10	$\frac{0.15}{2}$	1 00	>	0 03	
Dados	4	0 60	0 77	1 00	>	1 85	20 81
Elevacion—Estribos	2	7 71	1 00	1 30	•	20 05	
Tímpanos	2	7 71	2 00	1.57+0.72	•	34 23	
A deducir	1	7 71	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	2 1 50	,	27 25	27 03
Muros de cabeza A deducir	2 2	4 62 2 00	0 70 0 70		•	19 60 3 64	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 1 50	0 70	1 50		2 47	13 49
		•					84 79

	las	D	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	$4.075 \frac{1}{2} \left( \frac{0.95 + 0}{2} \right)$	$\frac{1}{0.42} \times 3.03 + \frac{0.5}{0.5}$	$\frac{1}{1+0.42} \times 0.35$	m³	18 24	84 79
Refuerzos	4	$\frac{2.24+2.08}{2}$	0 24	1 88	*	3 90	
	4	$\frac{1.00+1.10}{2}$	0 16	0 60	•	0 40	
	4	1 40	0 16	1 10	•	0 99	
Dados	4	$0.35 \frac{1}{2} \left( \right)$	0.42×0.50+	0.51×0.50)	•	0 33	23 86
Total	-		-	_	m³	_	108 65
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	5 99	0 36	0 12	m³	1 04	
,	4	0 55 0 45	0 47 0 42	0 12 0 08	*	0 12 0 06	
	4	0 45	0 42	0 05	>	0 01	
Frente	2	4 10	0 32	0 18	•	0 47	1 70
Capa sobre la bóveda	1	7 71	4 36	0 05		1 68	1 68
Total	_	_	_		m <sup>8</sup>	_	3 38
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
Bóveda	1	9 11	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m³	32 20	
A deducir	1	9 11	$\frac{\pi}{2}$ 100	1 00	•	14 31	17 89
Total	-	_	_	_	m³	-	17 89
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto—bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32	••	1 32	m³	5 47	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	••	1 00	>	3 14	2 33
Total	_		_	_	m³	-	2 33
VI—Revoque							
Estribos	2	9 11	••	1 30	m³	23 69	23 69
Muros de ala	4	.5 25		$\frac{3.05+0.37}{2}$	>	35 91	
Dadoq	4	0 65		0 37 0.42+0.51	•	0 96	
	4	0 35		2	•	0 65	
.,	4	0 65		$\frac{0.37}{2}$	×	0 46	37 98
							61 67

	elas	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
							03 AP
Intrados	1	9 11		π× 1 00	m³ m³	28 62	61 67 28 62
Frente	2	$\frac{3.30+2.15}{2}$		2 95	>	16 08	
A deducir	2	1 30		2 00	,	5 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32	••	1 32		5 47	5 41
Total	_	_		_	m²	_	95 70
Alcantarilla abierta							
Luz 1,00 Hec'metro 588, 38.00							
I—Hacavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 80	1 00	m³	6 88	
	4	0 10	$\frac{0}{2}$	1 00	>	0 02	6 90
Muros de ala	4	1 82	0 68	1 00	,	4 95	
Refuerzos	4	0.80+0.65	0 18	1 00	,	0 52	5 47
Total		_	_	_	m²	_	12 37
II—Albañileria de la- drilio en mezcia or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	4 30	0 80	0 90	m³	6 19	
a	4	0 10	$\frac{0}{2}$	0 90		0 02	6 21
Muros de ala	4	1 82	0 68	0 90	,	4 46	
Refuerzos	4	0 80 + 0.65	0 18	0 90	,	0 47	4 93
Elevacion—Estribos	2	4 20	0 60	0 82	,	4 13	
tt (1	2	4 20	0 28	0 12 0 12	•	0 28	
	4 4	0 75 1 05	0 32 0 42	0 15		0 12 0 26	
••••	4	0 45	0 42	0 15 1.18+0.35	*	0 11	4 90
Muros de ala	4	1 27	0 42	2	>	1 63	
Dados	4	0 50 0.80+0.70	0 35	0 42	>	0 29	0.00
Refaerzos	4	2	0 18	0 75	•	0 41	2 33
Total	-	_			m³	-	18 37

	alas	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	_	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉ	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros de ala	4 4 4 4 4	1 86 0 53 0 32 0 32 0 45 0 35 0 35	0 35 0 46 0 42 0 42 0 10 0 35 0 35	0 08 0 10 0 08 0 05 3 0 45 0 08 0 05 3 0 15	3 3 3	0 45 0 10 0 04 0 01 0 08 0 04 0 01	0 73 0 15
Tota	_	_	-	-	m³	-•	0 88
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 42	  	0 82 0 12 0 15 0 15 0 15	>	6 89 0 36 0 63 0 27 0 25	8 <b>40</b>
Muros de ala	4 4	1 66 0 65 0 42	 	$ \begin{array}{r} 1.18 + 0.35 \\                                    $	1 1	5 08 0 91 0 59 0 46	<b>77.04</b>
••••	4	0 65	••	2	m²	0 40	7 04
V-Maderas y flerro para tramo	-		<del></del>	_	III-	_	15 44
Maderas—Soleras Vigas	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	•	0 194 0 360 0 185	0 739
Total			-	_	m <sup>8</sup>	10.75	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos. Total	12 4 —	2 10 0 06 0 80	0 025 0 06 0 015	0 025 0 018 0 015	>	40 79 6 04 5 59	52 42 52 42
<del> </del>				,			

	nles	DI	MENSIONE	s	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura.	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 595.90	(						
1 — Escavacion para cimientos							1
Estribos	2	4 40	0 80	1 00	m³	7 04	7 04
Muros de vuelta	4	1 445	0 70 0 15	1 00		4 05	
Ochavas	4	0 15	2	1 00	ł	0 05	4 10
Total	-	-	-	_	m <sup>s</sup>		11 14
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos - Estribos	2	4 40	0 80	0 90	m <sup>s</sup>	6 34	6 34
Muros de vuelta	4	1 445	0 70 0 15	0 90	1 1	3 64	!
Ochavas	4	0 15	$\frac{0 \ 15}{2}$	0 90	•	0 04	3 68
Elevacion—Estribos	2 2	4 20 4 20	0 60 0 25	0 61 0 12		3 07 0 25	1
	4	4 20 0 75 1 032	0 25 0 35 0 32	0 12 0 12 0 25	>	0 13 0 33	ļ
	4	0 34	0 32 0 32	0 25 0 15		0 07	3 85
Muros de vuelta	4	1 445	0 50	0 73 0 40		2 11 0 88	1
Ochavas	4	1 725 0 20	0 32 0 20	0 40 0 73	1 1	0 88	3 05
Total		_	-		m <sup>s</sup>		16 92
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi-		-	-				
dráulica.	1					1	1
Coronamientos	4	2 085	0 36	0 10 0 05	m <sup>8</sup>	11	Į.
	4	1 725	0 36	$\frac{0.05}{2}$		0 06	i
· . —	4	0 36	0 36	0 05	1	0 01	0 37
Capa sobre el estribo	4	0 692	0 32	o 15		0 13	
Total	-	_			m³	-	0 50

	las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 032 0 34 0 32	  	0 61 0 12 0 25 0 15 0 25	>	5 12 0 36 1 03 0 20 0 32	7 0:
Muros de vuelta	4	2 045	••	1 13	•	9 24	9 2-
Total	-	_		_	m²	-	16 2
V—Maderas y fierros para tramo				•			
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	>	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	-	_			m³	_	0 739
Fierros — Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	
comprendido las bar- ras T Tuercas	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	>	5 59 2 01	52 45
Total		_	_		kg.	-	52 42
Canaleta de desa- guñe							
Luz 0m80 Hectómetrc 606.23.00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
/ Por 2moo de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m³	0 192	=
Cuneta. longitud b	2	2 00	1 08	0 16	>	0 691	
ja ambos lados į c	2	200	$\frac{0.50+0.40}{2}$	0 16	1 1	0 288	
de la canaleta $d$	2	2 00	2 0 85	0 16	•	0 544	1 715
Idem frente (a, b, canaleta c		1 44	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.28 \\ \hline                                   $	0 16	,	0 069	
Idem \ \ \dagger \ \dagger b,	1	1 44	1 08	0 16	>	0 249	
$\left( \mathbf{c}  \mathbf{a}  \mathbf{n}  \mathbf{a}  \mathbf{l}  \mathbf{e}  \mathbf{t}  \mathbf{a} \right)  \mathbf{c}_{i}$	1	1 44	$\frac{0.35+0.28}{2}$	0 16 0 16 0 16	•	0 069 0 249 0 073	0 391
							2 106

	las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pozo A Canaleta I		1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 0 53	m³	1 327 0 916	<ul><li>2 106</li><li>2 243</li></ul>
Cimient.de los muros	1 -	0 37 0.90+1.00	0 32 0 32	$\frac{0.37}{2}$	,	0 044	
		2	$0.32 \\ 0.72 + .032 \\ 2$	0 32 0 32	,	0 195 0 341	
	1	1.00+0.80	0 80	0 16	>	0 115	
· · · 26	.1	1.65+0.80 2	0 43	0 16	•	0 084	
	1	$\frac{2.30+1.65}{2}$	0 32	0 32 0 40	•	0 202 5 760	0 981 5 760
Cauce Total	1	18 00	0 80		m³	-	11 090
II—Albañileria de la drillo en mezcla or dinaria.							
\ a	1 -	2 00	0.32 + 0.28	0 16	m³	0 192	
Cuneta $b$	2	2 00	1 08 0.50+0.40	0 16	•	0 691	
l c	2	2 00 2 00	0 85	0 16 0 16		0 288 0 544	1 715
( a		1 44	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16		0 569	i
Idem } b		1 44	$\begin{array}{c} 1 & 08 \\ 0.35 + 0.28 \\ \hline{} \end{array}$	0 16 0 16	•	0 249 0 073	0 391
Pozo α  Fondo del canal γ	1 2 1	0 80 0 80 0 75	1 44 0 32 0 80	0 32 0 32 0 16		0 369 0 163 0 096	
Fondo del canal γ H		0 80	1.00+0.80	0 16	,	0 030	
<i>1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 </i>	1	0.80+1.65	0 43	0 16	•	0 084	
I	1	$\frac{2.30+1.65}{2}$	0 32	0 32	,	0 202	1 029
Muros	2	1 44 1.57+1.20	0 32 0 32	0 64 0 53		0 589 0 470	
" K		1.20+0.80	0 32	0 40	1 1	0 256	
· E		1.00 + 0.90	0 32	0 72		0 438	
" <b>F</b>	2	0.95 + 1.10	0 32	0 72		0 472	2 225
Total	-	-			m <sup>8</sup>	_	5 360

	e las	Di	IMENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
III—Revoque							
Cuneta $\begin{cases} a \\ b \\ c \\ d \end{cases}$	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 0 <sub>0</sub>	  	0 32 1 08 0 40 0 85	m²	1 28 4 32 1 60 3 40	10 60
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 1 1 1	1 44 1 44 1 44 0 80	••	0 32 1 08 0 40 0 22	» »	0 46 1 56 0 58 0 18	<b>2</b> 78
Pozo	2 1	0 80 0 80	 	0 32 0 80	,	0 51 0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1 1 1	0.80 0.80 0.80 12.30	 ••	0 75 1 00 0 75	» »	0 60 0 80 1 16	2 56
Muros	2 2 2	0 80 0 75 2.00+1.60	 	0 32 1 20 0 40	>	0 51 1 80 1 44	
Superiormente	2 2	1 10 1 32 1.70+1.80	••	0 40 0 32 0 32	3	0 88	4 63
	2	$\frac{1.10 + 0.95}{2}$		0 32	>	1 12 0 66	2 62
Total Alcantarilla de	_	_	_	-	m³	-	24 34
bóbeda  Luz 2,00Hectómetro 627,02  I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4 4	15 76 1 10 0 15	1 30 1 70 0 20	1 00 1 00 1 00	m³ »	40 98 7 48 0 06	48 52
Muros de ala	4	3 72 0 60	$\frac{1.20 + 0.77}{2}$	1 00 1 00 1 00	,	14 66 1 85	30 04
Refuerzos	4 4	$\begin{array}{ c c c } \hline 1 & 00 \\ 1 & 00 \\ \hline 1.10 + 0.80 \\ \hline 2 \end{array}$	0 16 0 24 0 32	1 00 1 00 1 00	>	0 64 0 96 1 22	19 33
Total	-	_	_	_	m³	_	67 85

	2 - 12 2 - 12 3 - 12		IMENSIONE:	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NIMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALEN
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos Estribos	13-	15 76	1 30	0 90	m³	36 88	
	4	1 10 0 15	1 70 0 20	0 90	,	6 73	43 66
Muros de ala		3 72	1.20 + 0.77	0 90		13 19	
Dados	4	0 60	0 77	0 90		1 66	
Refuerzos	4	1 00	0 16	0 90	•	0 58	
	4	1 00 1.10+0.80	0 24 0 32	0 90 0 90	,	0 86 1 09	17 38
Discourse Waterban		2					1. 00
Elevacion— Estribos	2	15 96 15 96	1 10 0.85+1.50	1 20 2 10	,	42 13	
Tímpanos			2		,	78 76	
A deducir	1	15 96	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	,	56 41	64 48
Muros de cabeza	2	5 00 0 90	0 90 2 00	2 90 1 20	2	26 10 4 32	
a deducti	2	0 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	,	6 36	15 42
Muros de ala ····	1	$3.82 \frac{1}{9} \left( \frac{1.00+0}{9} \right)$	$\frac{.42}{\times}$ 2 90+ $\frac{0.42}{\times}$		,	16 97	
Dados	4		(0. <b>42</b> ×0.50+		,	0 33	
Refuerzos	4	1 00	ົ ດ 08	1 15	,	0 37	
46	4	1 00 1 00	0 08 0 16	$\begin{array}{c}0 & 62\\1 & 67\end{array}$	>	0 20 1 07	
	4	1 00	0 08	1 15		0 37	
•	4	$\frac{1\cdot 26+1\cdot 13}{2}$	0 16	2 20	,	1 68	
	4	1.13+1.00	0 16	1 67		1 14	22 13
Total	_	_	_		m³		163 07
III—Albañileria de la- drillo en mescla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	5 60	0 35	0 10	m³	0 78	
**	4	0 53 0 50	0 45 0 42	0 12 0 08	>	0 11 0 07	
10	4	0 50	0 42	$\frac{0}{2}$	,	0 02	
Frentes	2	4 20	0 35	$\begin{array}{c} -\frac{2}{2} \\ 0 \ 15 \end{array}$	,	0 44	1 42
Capa sobre la bóveda,	1	15 96	4 40	0 05	>	3 51	3 51
Total		_		_	m <sup>8</sup>		4 93
10001	ļ	•	_	<u>-</u> _	""	_	

	las	I	DIMENSION	VES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulida para bóve- da.							
	1	17 76	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m <sup>8</sup>	62 77	
A deducir	1	17 76	$\frac{\pi}{2} \ 1 \ 00$	1 00	•	27 90	34 87
Total	-	· _	-	- 1	m³	_	34 87
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.					•		
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32		1 32	m³	5 47	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00		1 00	•	3 14	2 33
Total	_	-	<u>-</u>		m²	_	2 33
VI—Revoques							
Estribos	2	17 76		1 20	m³	42 62	42 62
Muros de ala	4	2.95 + 0.37		5 10	•	33 86	
Dados	4	0 60 0.42+0.51		0 37		0 89	
	4	0 60	••	0 35 0 35	,	0 65	35 82
				π 1 00	3	55 79	55 79
Intrados	1	17 76 3.45+2.20	••			16 10	
Frente A deducir	2 2	2 00		2 85 1 20	,	4 80	
A dedderi	2	$\frac{\pi}{2} \ 1 \ 32$		1 32		5 47	5 83
Total	_			-	m³	_	140 06
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1.00 Hectometro 643.36				:			
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	14 72	1 10 0 90	1 00 1 00	m³	32 38 5 44	
Ne	4	1 51 0 15	0 12	1 00	,	0 04	37 86
	•		2	-			37 86

	N DK LAS OBRAS		DIMENSIONE	METRICA		IDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CHIDAD	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 74	1.00+0.77	1 00	m³	9 70	1
Dados Refuerzos	4	0 77 0 90 1.95+0.70	0 65 0 16	1 00 1 00	2	2 00 0 58 2 34	
Total	4	2	0 32	1 00	m³		52 43
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.				_	41		13
Cimientos-Estribos	2 4	14 72	1 10 0 90	0 90 0 90	m³	29 15 4 89	
	4	1 51 0 15	$\frac{0.90}{0.12}$	0 90		0 03	
Muros de ala	4	2 74	$\frac{1.00+0.77}{2}$	0 90		8 73	1
Dado Refuerzos	4	0 77 0 90	0 65 0 16	0 90 0 90	*	1 80 0 52	ļ
Refuerzos	4	$\frac{1.95 + 1.70}{2}$	0 16	0 90	•	2 10	
Elevacion—Estribos	2	14 92	0 80	1 10		26 26	26 26
Tímpanos	2	14 92	$\frac{0.90+0.45}{2}$	1 30		26 18	1
A deducir	1	14 92	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 90	0 90	•	18 98	7 20
Muros de cabeza A deducir	2 2	3 62 0 70	0 70 1 00	2 20 1 10		11 15 1 54	
	2	0 70	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	•	1 78	7 83
Muros de ala	4		$\frac{0.42}{1.42} \times 2.20 + \frac{0.42}{1.42}$			7 79	
Dados	4		$\frac{1}{2}$ (0.42×0.55-		1 1	0 72	1
Refuerzos	4	0 90 2.12+1.85	0 16	0 85	•	0 49	1
•••	4	2	0 32	1 10		2 79	1
	4	$\frac{1.25+1.05}{2}$	0 24	0 50		0 55	1
	4	$\frac{0.73+0.60}{2}$	0 16	0 25		0 07	12 41
Total	1	- 1	-	_	m <sup>s</sup>	-	100 92
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4	4 14 0 60	0 36 0 47	0 10 0 12	m³	0 60 0 14 0 74	

	las	I	DIMENSIO	NES	TRICA	CANTI	DADES
IN DICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Dados	4	0 42	0 55	0 08		0 74 0 07	
	4	0 42	0 55	0 05	>	0 02	
Frentes	2	2 86	0 32	0 15	>	0 27	1 10
Capa sobre la bóveda	· 1	. 14 92	. 280	0 05	>	2 09	2 09
Total	_	-	-	_	m <sup>s</sup>	-	3 19
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve da					-		
Bóveda	1	16 32	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	m <sup>8</sup>	20 76	
A deducir	1	16 32	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	•	6 41	14 35
Total	_	_	-	_	m <sup>s</sup>	_	14 35
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82		0 82	m²	2 11	. •
▲ deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	••	0 50		0 79	1 32
Total	_	_	_	<u> </u>	m³	_	1 32
VI-Revoque							
Estribos	2	16 32	. ••	1 10	m³	35 90	35 90
Muros de ala	4	2.15+0.37	••	3 75		18 90	
Dados	4	0 72		0 37	>	1 07	
	4	$\frac{0.51+0.42}{2}$	••	0 35	•	0 65	
	4	0 72	••	<u>0 35</u>	>	0 50	21 12
Intrados	1		••	π 0 50	•	25 64	25 64
Frentes	2	$\frac{2.05+1.20}{2}$		2 15	>	6 99	
A deducir	2	1 00	••	1 10	•	2 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	>	2 11	2 68
Total	_	-	-	_	m³	-	85 34

	las n les	(r	IMENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1.00 Hectómetro 656.47					1		
l—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	14 27 0 95	1 00 0 35	1 00 1 00	m³	28 540 1 330	
66	4	0 10	0 08	1 00		0 016	29 885
Muros de ala	4	1.25+0.77	2 925	1 00	,	11 817	
Dados	4	0 77	0 60	1 00		1 848 0 448	
Refuerzos	4	1 40 0 98+0.88	0 08 0 16	1 00		0 595	14 706
Total		2	_	_	m³		44 594
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							شتصحح
Cimientos—Estribos	2	14 27	1 00 0 35	0 90 0 90	m³	25 686 1 197	
	4	0 95 0 10	0 08	0 90		0 014	26 897
Muros de ala	4	1.25+0.77	2 925	0 90		10 635	
Dado	4	0 77	0 60	0 90	>	1 663	! !
	4	1 40 0.98+0.88	0 08 0 16	0 90		0 403 0 536	
		2	0 80	1 30		26 146	
Elevacion—Estribos	2	12 57	0.90+0.70		,	26 146	
Limpanos	2	12 57	2	1 30			
A deducir	1	12 57	$\frac{n}{2}$ 0 90	0 90	•	15 993	1
Muros de cabeza	2 2	3 30 0 75	0 75 1 00	2 35 1 30	,	11 633 1 950	
	2	0 75	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	•	1 909	7 774
Muros de ala	4	3.025 1 (0.89+0	$\frac{3.42}{2.30}$	$\frac{1}{2} + 0.51 \times 0.34$	,	10 071	
Dados	4		(0.42×0.50+			0 316	
Refuerzos	4	0 35	0 08	0 92		0 103 0 124	]
ι., ιι	4	0 35 0 35	0 09	1 11 1 30		0 146	
	4	0 35	0 08	1 49	*	0 167 10 927	84 207

	as les	DI	MENSIONI	es	Y.	CANT	DADES
	de l				MÉTRICA	S I	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4	0 35 0 35	0 16 0 16	1 68 1 87	m³	10 927 0 376 0 419	84 207
	4	0.35 + 0.25	0 16	2 06	•	0 791	12 513
Total	_	_	_	_	m³	_	96 720
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros			0.90	0.10	8	0 600	
Dados	4 4	4 17 0 72 0 42	0 36 0 36 0 45	0 10 0 12 0 08	>	0 600 0 124 0 060	
**	4	0 42	0 45	$\frac{0\ 05}{3}$		0 013	
Frente	2	2 90	0 32	0.15	>	0 278	1 075
Capa sobre la bóveda	1	12 57	2 70	0 05		1 697	1 697
Total	_	_	_	_	m³	-	2 772
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica para bóve- da.							
Bóveda	1		Z	0 90	m³	17 902	
A deducir	1	14 07	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	•	5 525	12 377
Total		_	_	_	m³	-	12 377
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{0.82} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$	••	m²	1 33	1 33
Total	_	_	_		,	_	1 33
VI-Revoques							
Estribos	2	14 07	••	1 30	m²	36 58	<b>36</b> 58
Muros de ala	4	$\frac{2.35+0.37}{2}$		3 90	3	21 22	
Dados	4	0 65		0 37	1 1	0 96	
	4	$\frac{0.42+0.51}{2}$		0 34		0 63	
	4	0 65		0 34	•	0 88	23 69
lntrados	1	14 07		π×0 <b>5</b> 0	•	22 10	22 10
,	ابا	l			1		82 37

	ales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de cabeza	2	2.40+1.12	••	2 30	m³	8 10	82 37
A deducir	2	1 00	••	1 30	•	2 60	
	2	$\frac{n}{2}$ 0 82	••	0 82	•	2 11	3 39
Total	-	-	-	_	m²		85 76
Alcantarilla abierta						, 	
Luz 1m00. Hectómetro 670.56							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 90	1 00	m³	7 740	7 740
Muros de ala	4	1 985	0 68	1 00	•	5 399	
Refuerzos	4	0.64 $1.00+0.90$	0 08 0 16	1 00 1 00	,	0 205 0 608	6 212
m		2	0 10	1 00		0 000	
Total	-	_	- '	_	m³	-	13 952
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 966	6 966
Muros de ala	4	1 985	0 68	0 90		4 859	
neiuerzos	4	0 64 1.00+0.90	0 08 0 16	0.90	,	0 184	5 590
Elevacion—Estribos		2 4 20					9 000
	2 2	4 20	0 70 0 35	0 87 0 12	>	5 116 0 353	
	4	0 75 1 05	0 35 0 40	0 12 0 15	>	0 126	
	4	0 45	0 40	0 15		0 252 0 108	5 955
" Muras de ala	4	1 535	0 42	1.29 + 0.34	,	2 102	
Dados	4	0 40	0 42	0 34	,	0 228	
Refuerzos	4		0 08			0 097	
	4	0 32 0 32	0 08 0 16	1 11 1 27	3	0 114	
	4	0 32	0 16	1 43	•	0 293	
	4	$\frac{0.32+0.21}{2}$	0 16	1 59		0 270	
	4	0 05	$\frac{0 \ 08}{2}$	1 59	•	0 013	3 377
Total	_	_	_		,		21 888

	de las ignales	1	DIMENSIO	NES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Îll – Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica							
Coronamientos	4 4 4 3	2 218 0 59 0 35 0 35	0 35 0 35 0 42 0 42	0 08 0 10 0 08 0 05		0 248 0 083 0 047 0 010	0 38
Estribo	4 4	0 45 0 35	0 45 0 35 0 35	0 10 0 08 0 05	•	0 081 0 039 0 008	0 128
Capa sobre estribos	4	0 60	0 40	0 15	,	0 114	0 144
Total	_	-	-		m³	_	0 660
IV—Revoques							
Estribos  Lateral	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40 4 02 0 52 0 42		0 87 0 12 0 15 0 15 0 15 1.29+0.34 2 0 34 0 34	m <sup>3</sup>	7 31 0 36 0 63 0 27 0 24 13 11 0 71 0 57	8 81
	4	0 52	••	0 34		0 35	14 74
Total		-	_		m²	_	23 55
V-Maderas y fierro para tramo							
Maderas—Soleras Vigas	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	>	0 794 0 360 0 185	0 739
Total	-	_	-	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos, comprendidas las bar-	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 098	kg.	40 79	
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total		_	_	_	kg.		52 42

	las ales	1	DIMENSION	IES	WETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Canaleta Luz 0.80 Hectómetro 674-67-00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Por 21100 de la	2	2 00	0.32 + 0.28	0 16	m³	0 384	
Cunata longitud b	2	2 00	1 08	0 16		0 691	
Cuneta á ambos lados c	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{9}$	υ <b>16</b>	>	0 288	
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	•	0 544	1 907
Frente (a,	1	1 44	0.32+0.28	0 16	,	0 069	
Idem á la b,	1	1 44	2 1 08	0 16		0 249	
canaleta c.	1	1 44	$\frac{0.40+0.28}{2}$	0 16		0 078	0 396
$egin{array}{llll}  ext{Pozo.} & & & A \  ext{Canaleta} & & & & B \end{array}$	1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 2 45	•	1 327 4 234	<b>5 5</b> 61
Cimient.de los muros C	2	2 37	0 32	$\frac{2}{2}\frac{29}{2}$	,	1 737	
A deducir $\dots$ $D$ ,	2 2	0 75 0 75	0 32	1 42 0 71	>	0 682 0 341	0 714
Cimient. de los muros E	2	0.90+1.00	0 32	0 32		0 195	
" F	2	0.95 + 1.10	0.70 + 0.32	0 32	>	0 341	
" fondo del canal. H	1	0.80+0.95	0 80	0 16	,	0 112	n .
м	1	1.65+0.80	0 43	0 16	*	0 084	
I	1	1.65 2.30	0 32	0 32	>	0 202	0 934
Cauce	1	7 80	0 80	0 40	,	2 496	2 496
Total	-		_		m³	_	12 008
II—Alb'ria de ladrillo en mezcla ordinaria.							
Por 2 <sup>m</sup> 00 de / a	2	2 00	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16	m³	0 384	
Cuneta. $\int_{0}^{\infty} \log t u d dt$	2	2 00	1 08	0 16	>	0 691	
ia ambos lados) a	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{2}$	0 16	ъ.	0 288	
de la canaleta d	2 2		0 85	0 16	•	0 544	1 907
/ Frente (a,	1	1 44	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16	ı	0 069	
Cuneta á la b,	1	1 1 44	$\begin{array}{c} 1 & 08 \\ \underline{0.40 + 0.28} \\ 2 \end{array}$	0 16	•	0 249	
Canaleta c,	1 1	1 44	U-4U+U-28	0 16		0 078	0 396

•	las	DI	MENSIONE	ES	rnica	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NÉTRICA	Parciales	TOTALES
Pozo	1 2	0 80 0 80	1 44 0 32	0 32 0 32	m³	0 369 0 164	2 303
Fondo del canal Y	1	3 47	0 80 0.80+0.95	0 16	•	0 444	
H	1	0 80 2.30+1.65	0 32	0 16	,	0 112	
	1	1.65+0.80		0 32			1 375
M	1	2	0 43	0 16	•	0 084	
Muros	2	1 44 3.57+1.20	0 32	0 64	*	0 590	0 590
	3	2	0 32 0 32	2 45 1 42	,	3 740 0 682	
$egin{array}{lll} oldsymbol{A}_{\cdot,\cdot} & \operatorname{deducir} \dots & D \\ \dots & \dots & D, \end{array}$	2 2	0 75 0 75	0 32	0 71	>	0 341	2 717
" <i>K</i>	2	1.20+0.80	0 32	0 40		0 256	
·· <i>E</i>	2	1.00+0.90	0 32	0 72		0 438	
" <b>F</b>	2	1.10 +0.95	0 32	0 72		0 472	1 166
Total	_	_	· <u> </u>	_	m³		8 151
IIIRevoque						-	
Cuneta $\begin{cases} a \\ b \end{cases}$	2 2 2	2 00 2 00 2 00	••	0 32 0 08 0 40	m² »	1 28 4 32 1 60	
$\begin{pmatrix} d \end{pmatrix}$	2	2 00	••	0 85		3 40	10 60
Idem $\begin{pmatrix} a_n \\ b_n \end{pmatrix}$	1	1 44 1 44	••	0 32 1 08		0 46 1 56	
(c,	1	1 44 0 80		0 40 0 22	2	0 58 0 18	2 78
Pozo	2	n 80	••	0 32	,	0 51 0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80 0 80	••	0 80 3 47	,	2 78	1 10
rondo de la canaleta	1	1 00		0 80	•	0 80	
	1	$\frac{1.00+2.30}{2}$	••	0 75	>	1 24	4 82
Muros	2	0 80 1 00	:.	0 32 2 45	>	0 51 4 90	
	2	$\frac{1.60+2.00}{2}$	••	0 40		0 72	
	2	1 10	••	0 40	»	0 88	7 01
Superiormente	2	4 05 1.60+1.50	••	0 32		2 59	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	2	••	0 32	l i	0 99	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{1.10+0.95}{2}$	•• .	0 32	l ł	0 66	4 24
Total	-	_	_	_	m²	-	30 60

	les les	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Canaleta de desa- guüe							
Luz 0m80 Hectoinetre 682.89.00							
I—Escavacion para cimientos							
Por 2moo de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m³	0 384	
Cuneta longitud b	2	1	1 08 0.40+0.50	0 16	•	0 691	
/á ambos lados/ c	2	2 00	2	0 16	,	0 288	1 007
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	,	0 544	1 907
$\left(\begin{array}{c} Frente & a, \end{array}\right)$	1	1 44	0.32+0.28	0 16	>	0 069	
Idem $a la b$ ,	1	1 44	1 08 0.40+0.28	0 16	•	0 249	0.004
(Canaleta (c,	1	1 44	2	0 16	•	0 078	0 396
Pozo A Canaleta B	1 1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 1 06		1 327 1 832	3 159
Cimientos de muros C	2	0 92	0 32	0_90	•	0 265	0 265
E	2	1.00+0.90	0 32	0 32	,	0 195	s 1
F	2	1.10 + 0.95	$\frac{0.72+0.32}{2}$	0 32	,	0 341	
" Fondo del canal H	1	0.95 + 0.80	0 16	0 80	,	0 112	
ш М	1	1.65 + 0.80	0 43	0 16		0 084	
I	1	2.30 + 1.65	0 32	0 32	y	0 202	0 934
Total	_	2			m <sup>s</sup>		6 661
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.					•	:	
( a	2	2 00	0.32 + 0.28	0 16	m³	0 384	
Cuneta	2	9.00	1 08	0 16	,	0 691	
Cunera	2	2 00	0.50 + 0.40	0 16	>	0 288	
l d	2	2 00		0 16	•	0 544	1 907
( a,	1	1 44	0.32 + 0.28	0 16	,	0 069	
Cuneta	1	1 44	1 08	0 16		0 249	
(c,	1	1 44	$\frac{0.40 + 0.28}{2}$	0 16		0 078	$\frac{0\ 396}{2\ 303}$
· .	۱ ۱	1	· ·	i l			2 303

	las inles	D	IMENSION	ES	TRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Pozo a	1	1 44	0 80	0 32		0 396	2 303
Fondo del canal y	1	0 80 1 52	0 32 0 80	0 32 0 16	,	0 164 0 195	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1	0 80	$\frac{0.80+0.95}{2}$	0 16	x	0 112	
I	1	$\frac{2.30+1.65}{2}$	0 32	0 32	•	0 202	
" " <b>M</b>	1	$\frac{1.65+0.80}{2}$	0 43	0 16	•	0 084	1 153
Muros A	2	1 44	0 32	0 64	,	0 590	
BC	2	$\frac{2.12+1.20}{2}$	0 32	1 06	•	1 126	
" · K	2	$\frac{1.20+0.80}{2}$	0 32	0 40		0 256	
" <i>E</i>	2	$\frac{1.00+0.90}{2}$	0 32	0 73	,	0 438	
·· F	2	1.10+0.95	0 32	0 72	,	0 472	2 882
Total	_	_		_	m³	_	6 338
III—Revoque							
( a	2	2 00		0 32	m²	1 28	
Cuneta $\begin{cases} b \\ c \end{cases}$	2 2 2	2 00 2 00		1 08 0 <b>4</b> 0	;	4 32 1 60	ı
( <i>d</i>	2	2 00		0 85	•	3 40	10 60
Cuneta b.	1 1	1 44 1 44		0 32 1 08	» >	0 52 1 77	
( c.	1	1 44		0 40	>	0 66	0.10
Idem	1	0 80	••	0 22	*	0 18	3 13
Pozo	2 1	0 80 0 80	••	0 32 0 80	3	0 51 0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80		1 52		1 22	
	1	1 00 2.30+0.80	••	0 80	*	0 80	
	1	2		0 75	•	1 16	3 18
Muros	2 2	0 80 1 00		0 32 1 06	,	0 51 2 12	
	2	1 60+2,00		0 40		0 72	
	2	1 10		0 40	,	0 88	4 23
Superiormente	2	2 10		0 32	,	1 34	
	2	$\frac{1.60+1.50}{2}$		0 32	>	0 99	
	2	1.10+0.95 2		0 32	,	0 66	2 99
Total	-	-	_		m³	_	25 28

	las	ĮD	IMENSIONES	3	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00-Hectómetro 688.87							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	4 4	10 10 0 90 0 15	1 20 0 26 0 12	1 00 1 00 1 00	m³	24 240 0 936 0 036	25 212
24		1.25+0.77	2				
Muros de ala Dados	4	0 77	3 88 0 62	1 00 1 00		15 675 1 910	
Refuerzos	4.	3.45 + 3.36	0 02	1 00	,	2 043	19 628
Total	_	2	_	_	m³		44 840
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2 4	10 10 0 90	1 20 0 26	0 90 0 90	m <sup>8</sup>	21 816 0 842	
a	4	0 15	$\frac{0 \ 12}{2}$	0 90	,	0 032	22 690
Numes de ala	4	1.25+0.77	3 88	9 <b>9</b> 0		14 108	
Muros de ala Dados	4	0 77	0 62	0 90	,	1 719	
Refuerzos	4	3.45 + 3.36	0 15	<b>U 9</b> 0	,	1 839	17 666
Elevacion—Estribos	2	<b>2</b> 8 <b>5</b> 0	1 00	1 30		22 100	22 100
Timpanos	2	8 50	$\frac{1.50+0.95}{2}$	2 00	,	41 650	
Λ deducir	1	8 50	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50		30 042	11 608
Muros de cabeza	2	4 52	0 70	2 95	,	18 668	
A deducir	2	0 70 0 70	$\frac{2}{\pi} \frac{00}{1} = \frac{1}{50}$	1 30 1 5()	,	3 640 4 948	10 089
,							10 0
Muros de ala	4		$\frac{.42}{3.00}$ $+ \frac{0.42}{3.00}$			18 250	
Dadoq	4	$0.35 \frac{1}{2}$ (	).51×0.52+0	0.42×0.52)	>	0 339	
Refuerzos	4	0 50 0 50	0 15 0 15	1 05 ´ 1 33	»	0 315 0 399	
	4	0 50	0 15	1 60	•	0 480	
** ,,,.,	4	0 50	0 15	1 88	*	0 564	
			ł			20 347	84 144

	las	DI	MENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4	0 50 0 50 0.58+0.50 2	0 15 0 15 0 15	2 15 2 43 2 70	m <sup>s</sup> m <sup>s</sup>	20 347 0 645 0 729 0 875	84 144 22 596 106 740
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4	5 57 0 72 0 42 0 42	0 35 0 35 0 45 0 45	0 08 0 10 0 08 0 05	•	0 624 0 101 0 060 0 013	1 040
Frente	2 ]	4 08 8 50 —	0 32 4 20 —	0 18 0 05 —	» » m³	0 470 1 785	$ \begin{array}{r} 1 & 268 \\   \hline                                 $
lV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
	1	9 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m <sup>8</sup>	34 990	
A deducir Total	1 _	9 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	1 00	m <sup>8</sup>	15 551 —	19 439 19 439
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente Total	<b>2</b>	$\begin{bmatrix} \frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{132} \right) \\ - \end{bmatrix}$	$-\frac{1.00}{-}^{2}$	 -	m² m²	2 332	$\frac{2\ 332}{2\ 332}$
lV—Revoques							
Estribos	2 4	$\begin{array}{c} 9 & 90 \\ 3 & 00 + 0.38 \\ \hline 2 & \end{array}$		1 <b>3</b> 0 5 18	1 1	25 74 35 02	25 74
Dados Lateral	4	$0.68 \\ 0.51 + 0.42 \\ \hline 2 \\ 0.68$		0 38 0 35	>	1 03 0 65	
Intrados	4 1 2	0 68 9 90 3.30+2.16		$0 35$ $\pi \times 1 00$ $2 95$	×	0 95 31 10 16 11	37 65 31 10
A deducir	2	2 00		1 30		5 20	
Total	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	-	1 00	m³	3 14	24 45 118 94

	de las iguales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DK LAS OBRAS	NUMBRO de Partes ign	Largo	Espesor	Altura	CRIDAD MET	Parciales	TOTALEN
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hec'metro 708.65.00							
I — Escavacion pera cimientos							
Estribos	2	4 30 0 12	$\frac{0.85}{0.08}$	1 00 1 00	m³	7 310 0 019	7 329
Muros de ala	4		0 68 0 16	1 00 1 00	,	5 807 0 480	
	4	000 1 3 45	0 24	1 00	,	0 734	7 021
Total	_	_		_	m³		14 350
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2		0 85 0 08	0 90 0 90	m <sup>s</sup>	6 579 0 017	e ros
" Muros de ala	4		2		,	·	6 596
Refuerzos	4	0 75 C.88+0.65	0 68 0 16 0 24	0 90 0 90 0 90	•	5 226 0 432 0 661	6 319
Elevacion—Estribos	2	4 20	0 65	0 97		5 296	
·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·, ·	2 4	0 75	0 35 0 30	0 12 0 12	,	0 353 0 108	
	4	1 05 9 45	0 40 0 40	0 15 0 15	*	0 252 0 108	6 117
" Muros de ala	4	1 56	0 42	$\frac{1.39+0.35}{2}$		2 280	
" Dado	4	0 525	0 42	0 35		0 309	
Refuerzos	4	0 75 0.86+0.75	0 16	0 55	٠	0 264	
** ********	4	2	0 16	0 97	>	0 500	
	4	$\frac{075.+0.65}{2}$	0 08	0 60		0 134	3 487
Total III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		_	<b>-</b>	_	m <sup>s</sup>		22 519
Coronamientos	4 4		0 35 0 45 6 45	0 10 0 12 0 12	m³ ,	0 321 0 124 0 097	
						0 542	

	las	I	IMENSIO	NES	TRICA	CANTII	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Capa sobre los estribos  Total	4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 42 0 42 0 60	0 35 0 35 0 475 0 475 0 40	0 08 0 05 3 0 08 0 05 3 0 15	>	0 542 0 039 0 008 0 064 0 013 0 144	0 666 0 144 0 810
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40 2 04 0 69 0 42		$\begin{array}{c} 0 & 97 \\ 0 & 12 \\ 0 & 15 \\ 0 & 15 \\ 0 & 15 \end{array}$ $\begin{array}{c} 1.39 + 0 & 35 \\ 0 & 35 \\ 0 & 35 \\ 0 & 35 \end{array}$	3	8 15 0 36 0 63 0 27 0 24 7 10 0 97 0 59 0 48	9 65 9 14 18 79
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesafios Total	2 2 2		0 30	0 30	) >	0 360 0 185	0 739
Fierros — Tirentes Tuercas Tornillos en los estribos	8	2 10 0 06			kg 3	40 79 4 03	44 8
comprendido las barras T Tuercas Total	4					2 01	7 6 52 4

	de Ins igunles	DI	MENSIONE	es	METRICA	CANT	IDA DES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
<b>PUENTE</b> Luz 10:m22 Hect'tro. 761-11-00							
- I—Escavacion para cimientos							
Estribo Estribo	1 2	6 50 0 10	1 20 0 08 2	1 10 1 10	m³	8 580 0 009	
San Luis Muros ala Refuerzos	2 2 2	2 57 0 96 1,06+1.36	0 68 0 16 0 32	1 10 1 10 1 10	>	3 845 0 338 0 852	13 624
Estribos	1 2		1 20 0 08 2	1 10 1 10	,	8 580 0 009	
V. La Paz Murós ala	2 2 2		0 68 0 16 0 32	1 10 1 10 1 10	,	4 338 0 338 0 852	14 117
Total	_	2	-	_	m <sup>8</sup>	-	27 741
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribo C'tos. Estribos.	1 2		$\frac{1}{0} \frac{20}{08}$	1 00 1 00	m³	7 800 0 008	,
San Luis Refuerzos	2 2 2	0.96 $1.06+1.36$	0 68 0 16 0 32	1 00 1 00 1 00	•	3 495 0 307 0 774	12 384
Estribos	1 2	6 50 0 10	1 20 0 08	1 00 1 00	>	7 800 0 008	
V. La Paz. Muros ala	2 2	i .	0 68 0 16	1 00 1 00	>	3 944 0 307 0 774	12 833
Elev. Estribos.	1 1	6 40 6 40	0 32 1 00 0 32	1 00 0 96 0 52	> >	6 144 1 065	
Estribo San LuisPilar	2 2 2	0 50 0 50 2 07	0 68 0 50 0 42	0 70 0 19 1.66+0.35	>	0 476 0 095 1 747	•
Dados	2	0 45	0 42	0 35	>	0 132 9 659	25 217

		- 2	35 —				
	las nles	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Estribo San Luis	2 2 2 2 2 2 2 2	0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 35 0.35+0.15	0 16 0 16 0 16 0 32 0 32 0 32	0 70 0 84 0 98 1 12 1 26 1 40	m <sup>s</sup>	9 659 0 072 0 086 0 100 0 229 0 258 0 287 0 246	25 217 10 937
Estribos  Pilar  Muros ala  Dados  lla La Paz. Refuerzos  """  """  """  """  Total	1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	6 40 6 40 0 50 0 50 2 40 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 3	1 00 0 32 0 68 0 50 0 42 0 16 0 16 0 32 0 32 0 32	1 18 0 52 0 70 0 19 1.88+0.35 2 0 35 0 92 1 06 1 20 1 34 1 48 1 62 1 76	) ) ) ) ) ) )	7 552 1 065 0 476 0 095 2 248 0 132 0 094 0 109 0 274 0 303 0 274 0 303 0 282	13 085 49 239
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Estribo Dados San Luis	2 2 2 2	3 003 0 65 0 42 0 42	0 36 0 36 0 40 0 40	0 10 0 10 0 08 0 05	m <sup>8</sup> >	0 216 0 047 0 027 0 006	0 296
Estribo Vi-	2 2 2 2	3 49 0 65 0 42 0 42	0 36 0 36 0 40 0 40	0 10 0 10 0 08 0 05	•	0 251 0 047 0 027 0 006	0 <b>331</b>
Estribos	4 4 4 4	0 55 0 55 0 50 0 50	0 55 0 55 0 50 <b>0 5</b> 0	0 12 0 08 0 06 0 04	•	0 145 0 097 0 060 0 013	0 315
Capa sobre el estribo:  Total	2	4 20 —	0 32 —	0 15 —	» m³	0 403	0 403

	las nales	DI	MENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igusles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos  San Luis  Muros de ala  Dados	1 2 1 2 2 2	6 40 0 50 5 40 2 702 0 59 0 42		0 96 0 70 0 52 1.66+0.35 2 0 35 0 35	m <sup>2</sup>	6 14 0 70 2 81 5 43 0 41 0 29	15 78
Estribo Vi- lla La Paz.  Muros de ala.  Dados	1 2 1 2 2	6 40 0 50 5 40 3 133 0 59		$ \begin{array}{r} 1 & 18 \\ 0 & 70 \\ 0 & 52 \\ \underline{1.88 + 0.35} \\ 2 \\ 0 & 35 \end{array} $	> > >	7 55 0 70 2 81 6 99 0 41	
Pilarcitos	16	0 42 0 50	••	0 35 0 19	>	0 29	18 75 1 52
Total	-	_	_	_	m²	_	36 05
V—Madaras y flerro para tramo							
Maderas-Durmientes	17	2 80	0 24	0 13	m³	1 485	1 485
Total	_	_	_	_	m <sup>8</sup>	_	1 485
Fierros — Tramo. Peso aproximado			••		kg	9635 00	3635 00
Total	-	_	_	_	kg.	_	3635 00
PUENTE							
Luz 10m22 Hectómetro 791-98  I—Escavacion para cimientos							
Estribo Muro de ala  Refuerzos "	1 2 2 2	$ \begin{array}{ c c c c c } \hline 6 & 30 \\ 2 & 168 \\ \hline 1.20+1 & 10 \\ \hline 2 \\ 0 & 16 \end{array} $	$ \begin{array}{ccc} 1 & 05 \\ 0 & 68 \\ 0 & 18 \\ \underline{0 & 20} \\ 2 \end{array} $	1 20	m³	7 938 3 538 0 497 0 038	12 011
Estribo V. La Paz. Refuerzo " Total	1 2 2 2	6 30 2 144 1.20+1.10 2 0 16	$ \begin{array}{ccc} 1 & 05 \\ 0 & 68 \\ 0 & 18 \\ \underline{0} & 20 \\ \underline{2} \end{array} $	1 215 1 215 1 215 1 215	, ,	8 037 3 543 0 503 0 039	12 122
10181		-			m³	_	24 133

	a las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRA	NUMERO de las	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de l drillo en mezcla o dinaria.							
Estribo San Luis.	2	2 168	1 05 0 68	0 90	m <sup>s</sup>	5 954 2 654	
( "	2	2	$0 \ 18 \ 0 \ 20$	0 90 0 90	>	0 373 0 029	9 010
Estribo V. La Paz.	2	2 144	1 05 0 68	0 90 0 90	,	5 954 2 624	
"	$\begin{bmatrix} \cdot & 2 \\ \cdot \cdot & 2 \end{bmatrix}$	11 2 1	$\frac{0}{0} \frac{18}{20}$	0 90 0 90		0 373 0 029	8 980
Elevacion—Estribos	2 4	1 675	0 85 0 35 0 35 0 45	0 937 0 525 0 25 0 675	, ,	9 876 2 279 0 586 0 608	
Pilar  A deducir capa	2	0 45	0 45 0 35	0 18 0 15	>	0 146 13 495 0 651	12 844
/ Muros de al	1		. 0 42	1 612+0.55	*	1 469	12 044
Estribo Dados	-   -	0 42	0 50	2 0 55		0 231	
Refuerzos	$\cdots$ 2	$\frac{1.25+1.10}{2}$	0 18	1.312+0.50	*	0 383	2 093
Estribo (Muros de al	- I	II I	0 42	1.612+0.565	•	1 457	
V. La Paz. Dados	'   -	1.25 + 1.10	0 50 0 18	$\begin{array}{c} 0 & 565 \\ 1.312 + 0.50 \end{array}$	,	0 237	2 077
Total	- 1	2 -	_	2	m³	_	34 994
III—Albañileria de l drillo en mezcla l dráulica.	B .i-						
Estribos	4		0 50 0 50	0 10 0 08	m <sup>8</sup>	0 100 0 080	
66 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· 4	0 45	0 45 6 45	0 03 0 03 3	> >	0 024 0 008	0 212
Muros de al Dados	2	2 364	0 35	0 08	3	0 132	
San Luis	2 2 2 2 2 2	0 72 0 42	0 35 0 32	0 10 0 08	,	0 050 0 024	
( "	2	0 42	0 32	0 05	•	0 004	$\frac{0\ 210}{0\ 422}$

	las nles	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KE	Parciales	TOTALES
La Paz  Muros de ala  Dados  "  "  Capa sobre los estribos.  Total  III—Revoque	2 2 2 2 2	2 33 0 72 0 42 0 42 6 20	0 35 0 35 0 32 0 32	0 08 0 10 0 08 0 05 3 0 15	m³ , , , , , m⁵	0 130 0 050 0 024 0 004 0 651	0 422 0 208 0 651 1 281
Estribo San Luis  Lateral Pilarcitos  Muros de ala Dado  " "  Estribo V. La Paz.  Muro de ala Pilarcitos.  Muro de ala Pilarcitos.  Total	112228 2 2 1 1 2 2 2 8 2 2 2 1	6 20 5 10 1 125 0 45 0 50 0 45 2 112 0 65 0 42 0 65 1 125 0 45 0 50 0 45 2 081 0 65 0 42		0 737 0 375 0 25 0 675 0 675 0 18 1.412+0.35 2 0 35 0 35 0 35 0 375 0 675 0 675 0 675 0 18 1.412+0.35 2 0 35 0 35	m <sup>3</sup>	4 57 1 91 0 56 0 61 0 68 0 65 3 72 0 46 0 29 0 23 4 48 1 91 0 56 0 61 0 68 0 65 3 67 0 46 0 29 0 23 ————————————————————————————————————	13 68 13 54 27 22
V-Maderas y flerro para tramo Maderas - Durmientes	17	<b>2</b> 80	0 24	0 13	1 1	1 485	
Total Fierros— Tramo — Peso aproximado Total	- 	-  -	-  -		m³ kg. kg.	9635 00	1 485 9635 00 9635 00

		las	DI	MENSIONE	ES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION 1	DK LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
	ENTE ect'tro. 801-14-00							
I—Escava	acion para ientos							
Estribo San Luis	Estribo  Muros de vuelta  " Ochavas	1 2 2 2 2	7 00 0 70 3 20 0 60 0 25	1 40 0 13 1 33 0 20 0 25 2	1 30 1 30 1 30 1 30 1 30	m <sup>8</sup>	12 740 0 237 11 066 0 312 0 081	24 436
Estribo V. La Paz.	Estribo  " Muros de vuelta  " Ochavas	1 2 2 2 2	7 00 0 70 3 60 0 60 0 25	1 40 0 16 1 36 0 20 0 25 2	1 35 1 35 1 35 1 35 1 35	> > >	13 230 0 302 13 219 0 324 0 084	27 159
Pila	Total	1 2	$\begin{array}{c c}  & 5 & 40 \\  & \frac{\pi}{2} & 0 & 80 \\  & - & - & - & - \end{array}$	1 60 0 80 —	1 30 1 30 —	, m³	11 232 2 614 —	13 846 65 441
drillo en dinaria.	leria de la- mezola or-			1				
Estribo San Luis	C'tos. Estribo Muros de vuelta	1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	7 00 6 60 0 70 0 50 3 20 3 20 0 60 1.00+0.60 2 0 25	1 40 1 20 0 13 0 13 1 33 0 93 0 60 0 40 0 25	0 80 0 40 0 80 0 40 0 80 0 40 0 80 0 40 0 80	m³ ,	7 840 3 168 0 146 0 052 6 810 2 381 0 192 0 256 0 050	
	Estribo  Muros de vuelta  " " " " " " " " " " " " " " " " " "	1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	7 00 6 60 0 70 0 50 3 60 3 60 0 60 1.00+0.60 2 2 25	0 40 2 1 40 1 20 0 16 0 16 1 36 0 96 0 20 0 40 0 25	0 40 0 80 0 40 0 80 0 40 0 80 0 40 0 80 0 40	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	0 064 7 840 3 168 0 179 0 064 7 834 2 765 0 192 0 256 0 050	20 959
	"	2	0 40	0 40	0 40	>	0 064	22 412 43 371

·		las iales	DI	MENSION	ES	NETRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pila	••••	1	5 40 5 40	1 60 1 20	0 80 0 40	m <sup>a</sup>	6 912 2 592	43 371
*		2	$\frac{\pi}{2} 0.80$	0 80	0 80		1 608	
•	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 60	0 60	0 40	,	0 452	11 564
	Elev. Estrivo " " Muros de vuelta " "	1 1 1 2 2 2	5 40 5 40 5 40 3 50 3 15 2 40	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 13	1 06 0 22 0 70 1 06 0 22 1 06	> > > >	5 724 0 772 1 210 3 710 0 208 0 331	
Estribo San Luis		2	0 50	0 13	1 26	,	0 055	
Dan Duis		2	$\frac{\pi}{4}$ 0 13	0 13	1 26	,	0 033	
	""	2	0.50 + 0.90	0 50	$\frac{1.80+2.00}{2}$	•	1 330	
	Refuerzo	2	1.16 + 1.36	0 10	1 28	,	0 323	
	Ochavas	2	0 50	$\frac{0.50}{2}$	1 28	,	0 320	
	Sobre la cornisa Dados	2 4	3 50 0 50	0 50 0 50		>	0 520 0 300	16 836
Estribo V La Paz.	Estribo  """  Muros de vuelta  """  """  """  """  """  """  """	1 1 1 2 2 2 2	5 40 5 40 5 40 3 90 3 55 2 34 0 80	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 16	$ \begin{array}{c} 1 & 26 \\ 0 & 22 \\ 0 & 70 \\ 1 & 26 \\ 0 & 22 \\ \hline                                 $	, ,	6 804 0 772 1 210 4 914 0 234 0 472 0 108	
		2	$\frac{20}{4}$ 0 26 0 50 + 0.90	0 26	$\frac{1}{3}$ 2.00+2.20	*	0 045	
	l	1 1	2.00+2 20	0 00	2	•	1 470	
	Refuerzo	2 2	0 50	0 10 0 50	1 48 1 48	•	0 622	!
	Sobre la cornisa Dados	2 4	L i	0 50 0 50	1	>	2 808 0 300	20 129
Pila  Circular	••••	1 1 2	5 40 5 40 π 0 50	1 00 0 30 0 50	1 35 0 22 1 35	>	7 290 0 356	
<b>&gt;</b> .		2	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{2} & 0 & 50 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 15 \end{array}$	0 15	0 22	•	1 060 0 016 8 722	91 900

	nies	DI	MENSIONE	ES	NETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Sobre la cornisa	2	$\frac{\pi}{2} 0 45$	0 45	0 72	m³	8 722 0 458	91 900
•	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 45	0 45	0 30	•	0 191	9 371
Total	_	-			m <sup>8</sup>	-	101 271
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Estribo Almohadilias.	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	1 06	m³	0 047	
San Luis Sob. la cornisa	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	0 72	•	0 032	
	$\frac{2}{16}$	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 30	<b>3</b>	0 014 0 048	0 141
Almohadillas	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	1 26		0 055	
Sobre la cornisa	4	0 50+0.60	0 02	0 72		0 032	
Almohadillas. Pilarcitos	2 16	0 50 0 50	$\begin{array}{c} 0 & 02 \\ 0 & 02 \end{array}$	0 72 0 30	,	0 014 0 048	0 149
Pila	$\begin{array}{c}2\\12\\2\\2\end{array}$	π 0 50 0 10 π 0 45 π 0 45	0 02 0 02 0 02 0 02 0 02	1 35 0 25 0 72 0 30	,	0 085 0 006 0 041 0 017	0 149
Coronamientos — Muros de vuelta	4	3 55 2 50 2 50 0 55 0 55	0 55 0 50 0 50 0 55 0 55	0 10 0 05 0 05 2 0 10 0 08	> > > >	0 391 0 125 0 063 0 121 0 097	
	4 4	0 50 0 50	0 50 0 50	0 05 0 05 3	•	0 050 0 017	0 864
	2 2	3 95 2 90	0 55 0 50	0 10 0 05	> >	0 435 0 145	
Estribo Villa La Paz-	2	2 90	0 50	$\frac{0 \ 05}{2}$	•	0 073	
Muros de vuelta	4 4 4	0 55 0 55 0 50	0 55 0 55 0 50	0 10 0 08 0 05	> >	0 121 0 097 0 050	
1	4	0 50	0 50	$\frac{0}{3}$	,	0 017	0 938
Pila	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	0 10		0 088	
"	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	0 υ8	•	0 071 0 159	2 241

	de las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALFA
Pila	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05	m³	0 159 0 039	2 241
	2		0 50	$\frac{0.05}{3}$	•	0 013	0 211
Cornisas. Estribo S. Luis Muro de vuelta	1 2	,	0 40 0 40	0 22 0 22		0 572 0 554	1 126
Estribo Villa La P <b>az</b> Muros de vuelta	1 2	6 50 3 55	0 40 0 40	0 22 0 22		0 572 0 625	1 197
Pila	2 2	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{5}{0.55} \right)^2$	$\begin{pmatrix} 0 & 40 \\ - & 0.15 \end{pmatrix}$	0 22 0 22		0 950 0 194	1 144
Total	_	-	-	-	ms	_	5 919
VI-Revoques				•			
Estribo—San Luis  Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2	5 30 5 40 3 50 2 40 0 56	:. :. :.	1 06 0 70 1 06 0 72 0 72	,	5 62 3 78 7 42 3 46 0 81	21 09
Estribo V, de la Paz  Interior  Muros de vuelta  Sobre la cornisa	1 1 2 2 2	5 30 5 40 0 56 3 90 2 80	  	1 26 0 70 0 72 1 26 0 72	>	6 68 3 78 0 81 9 83 4 03	<b>25</b> 13
Pila	2 2 2	5 30 0 90 0 90	 	1 35 0 72 0 30	>	14 31 1 30 0 54	16_1
Total	-	· !	_	_	m²	_	62 3
V—Madera y fierros para tramo							·
Maderas— Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 9
Total		_	_		m³	-	2 9
Fierros—Tramos – Peso aproximado (de 1)	2		••	••	kg.	9635 00	19270 (
Total	_	_	_	_	kg.	_	19270 0

	las nies	DI	MENSIONE	S	иктпіса	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	T0TAL.28
Puente sobre el Rio Desagüadero							
Luz 60 <sup>m</sup> Hectómetro 823.60							
I—Escavacion para cimientos							
Estribo San Luis Muros de vuelta	2 4 4	7 70 6 00 1 85	3 35 2 45 0 30	2 71 2 99 3 19	m <sup>8</sup>	139 809 175 812 7 082	
Ochava	4	0 50	$\frac{0}{2}$	3 00	•	1 500	324 203
	1	<b>3 0</b> 0	6 40	1 85	,	35 520	35 520
Total		_	_		m³		359 723
II—Hormigon hidráu- lico para las funda- ciones.							
Hormigon	2 4 4	7 70 6 00 1 85	3 35 2 45 0 30	0 60 0 60 <b>0 6</b> 0	m³ > >	30 954 35 280 1 332	
***********	4	0 50	$\frac{0.50}{2}$	0 60	•	0 300	67 866
Total			-	1	m <sup>8</sup>	-	67 866
III—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribo—S. Luis 1º Zona. Muros de vuelta	2 4 4	7 00 6 00 1 15	2 65 1 75 0 65	0 40 0 40 0 40	m³	14 840 16 800 1 196	
Ochava	4	0 70	$\frac{0.70}{2}$	0 40	,	0 392	<b>33 22</b> 8
2ª Zona	2 4 4	6 70 5 85 1 00	2 50 1 60 0 65	0 40 0 40 0 40	> > >	13 400 14 976 1 040	
Ochava	4	0 70	$\frac{0.70}{2}$	0 40	»	0 392	29 808
3* Zona	2 4 4	6 40 5 85 1 00	2 35 1 45 0 65	0 905 0 905 0 905	3 3	27 222 30 707 2 353	
Ochava	4	0 70	$\frac{0.70}{2}$	0 905	,	0 887	61 169
4ª Zona	2 4 4	5 70 5 85 1 00	1 00 1 10 0 65 0 70	0 22 0 22 0 22	» »	2 508 5 663 0 572	8 959
Ochava	4	0 70	2	0 22	•	0 216	133 164

	ignales	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
A. B	4442442244422444234442344	1 25 2 15 1 25 6 40 5 10 0 80 0 20 6 40 5 25 0 90 0 15 6 40 5 45 1 00 0 20 8 00	0 95 1 00 0 45 0 86 1 25 0 80 0 20 2 0 70 1 10 0 90 2 0 15 2 0 50 0 95 1 00 2 0 20 0 45	3 45 3 60 0 15 1 25 1 25 1 25 4 93 1 25 1 25 1 25 1 25 1 26 1 10 1 10 1 10	m <sup>8</sup>		133 164
Total	4	$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	0 16 —	7 76 —	n <sup>s</sup>	2 285	16 685 321 133
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Cornisas	2 4 4 4	5 54 6 65 8 12 0 30	1 42 0 44 0 30 0 30	0 22 0 22 0 16 0 16	m <sup>s</sup>	4 086 2 575 1 559 0 058	8 278
Corona mientos	4 4	8 16 8 00 7 55	0 61 0 45 0 45	0 10 0 05 0 05 2 0 05	, ,	1 991 0 720 0 340	n ne:
Almohadillas	4 2 4 36 36 48 32	6 40 4 00 0 60 0 80 0 80 0 60 0 45	0 45 0 02 0 02 0 02 0 02 0 02 0 02 0 02	0 75 0 75 0 75 0 40 0 40 0 35 0 40 1 00		0 014 0 192 0 240 0 173 0 230 0 269 0 154 0 072	3 065 1 330
Capa sobre estribos Total	2 4	6 40 1 25 —	0 50 0 50 —	0 15 0 15 —	m³	0 960 0 375	1 335 14 00s

ý

	e las	DI	MENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Revoques							
Estribos	2 4	5 00 1 25		3 45 3 45	m²	34 50 17 25	51 75
Muros de vuclta	4	7 30	••	3 54	3	100 74	100 74
Parapeto	16 32	5 60 0 10		1 00 0 35		89 60 1 12	90 72
Total	-		-	_	m³	_	243 21
VI-Maderas y fierros para tramo							
DurmientesLongrinas	50 2 2	2 80 62 50 60 00	0 25 0 35 0 49	0 15 0 30 0 05	>	5 250 13 125 2 940	21 315
Total	-			_	m³	_	21 315
Fierro — Tramo — Peso aproximado			••		kg.	334181 00	334181 00
Total	-	-	_		kg.		334181 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hec'metro 1.057,15							
I — Escavacion para cimientos	•			•			
Estribos	2	4 30	0 85 0 10	1 00 1 00		7 31 0 02	7 33
Muros de ala	4	0 12 2 18	0 68	1 00		5 93	, , ,,,
Refuerzos	4	0.85 + 0.63	0 16	1 00	*	0 48	7 10
Total	4	2	0 24	1 00	m <sup>8</sup>	0 71	$\frac{7 \ 12}{14 \ 45}$
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		_	_	_	111		17 10
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85 0 10			6 58	
	4	0 12	2	. 0 90	^	0 02	6 60

•	delas	DI	MENSION	ES	FRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4 4 4	2 18 0 75 0.85+0.63	0 68 0 16 0 24	0 90 0 90 0 90	m³	5 34 0 43 0 64	6 60 6 41
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 65 0 35 0 30 0 40 0 40	1 00 0 12 0 12 0 15 0 15	2 2	5 46 0 35 0 11 0 25 0 11	6 28
Muros de ala	4 4 4 4	1 63 0 50 0 75 0.88+0.75	0 42 0 42 0 16 0 16	1.42+0.35 0 35 0 55 1 00	3	1 38 0 29 0 26 0 52	
	4	$   \begin{array}{r}     2 \\     \hline     0.75 + 0.65 \\     \hline     0 10   \end{array} $	$\frac{0\ 08}{0\ 08}$	0 <b>55</b> 1 00	>	0 06	2 53
Total  III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		_	-	_	m³		21 82
Coronamientos Dados	4 4 4 4	2 38 0 55 0 42 0 42	0 35 0 46 0 45 0 45	$ \begin{array}{c} 0 & 10 \\ 0 & 12 \\ 0 & 08 \\ \underline{0} & 05 \\ \hline 3 \end{array} $	m <sup>s</sup>	0 33 0 07 0 06 0 01	
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 05	> >	0 10 0 04 0 01 0 14	0 62 0 14
Capa sobre los estribos  Total  VI—Revoque	4	0 60	0 40 —	0 15	m³	- 114	0 76
Estribos  Muros de ala  Dados	2 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40 2 13 0 65	::	1 00 0 12 0 15 0 15 0 15 1.42 ÷ 0.35 2 0 35	> * * * *	8 40 0 36 0 63 0 27 0 24 7 54 0 91	9 90
Total	4 4 —	0 42 0 65 —	 	0 35 0 35 -	m <sup>2</sup>	0 59 0 46 —	9 50

	las ales	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V-Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	•	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	-		-	_	m³	-	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos, comprendidas las barras TTuercas	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	>	5 59 2 01	7 60
Total	-		-	-	kg.	-	52 42
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 1102,85							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos ·	2	4 40	0 90	1 00	m <sup>8</sup>	7 92	7 92
Muros de vuelta Ochavas	4	1 26 0 10	$0.70 \\ 0.10 \\ \hline 2$	1 00 1 00		3 53 0 02	3 55
Total	_	-	_		m³		11 47
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m³	7 13	7 18
Muros de vuelta Ochavas	4	1 26 0 10	$\begin{array}{c} 0 & 70 \\ 0 & 10 \\ \hline & 2 \end{array}$	0 90 0 90	2	3 18 0 02	<b>32</b> 0
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 34	0 70 0 38 0 32 0 32 0 32	0 60 0 12 0 12 0 25 0 15	> > > >	3 53 0 38 0 12 0 34 0 07	4 44
•••		0 01	, J <b>2</b>			- 31	14 77

	inles	D	IMENSIONE	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	4	1 26 1 64	0 50 0 32	0 72 0 40	m³	1 81 0 84	14 77
Ochavas	4	0 20	$\frac{0}{2}$	0 72	•	0 06	<u>2 71</u>
Total		-	-	<del>-</del> .	m³	-	17 48
II—Albañileria de la drillo en mezola hi- dráulica.						:	
Coronamientos	4	2 00	0 36	0 10	m³	0 29	
	4	1 64	0 36	$\frac{0 \ 05}{2}$	•	0 06	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 36	0 36	$\frac{0 \ 05}{3}$	•	0 01	0 36
Capa sobre estribos	4	0 71	0 32	0 15	•	0 14	0 14
Total		-	-	_	m³	-	0 50
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20 0 75			m³	5 04	
	4	1 05	••	0 12 0 25	•	0 36 1 05	
	4	0 34 0 32	••	0 15 0 25	,	0 20 0 32	6 97
Muros de vuelta	4	1 96		1 12		8 78	8 78
Total	_	_	_	_	m²	_	15 75
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m³	0 194 0 360 0 185	0 739
Total		-	_		m <sup>8</sup>		0 739
Fierros—Tirantes	4	2 10	0 025	0 025		40 79	
Fuercas Cornillos en los estribos. Fuercas	8 4	0 06 0 80	0 06 0 015	0 018 0 015	•	4 03 5 59	***
	4	0 06	0 06	0 018	. •	2 01	52 42
Total		_	_	-	kg.	_	52 42

	lns ales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1m00 Hectómetro 1219.47,80							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 90	1 00	m³	7 74	7 74
Muros de ala	4	2 54 0 75 1.65+1 40	0 68 0 16	1 00 1 00	>	6 91 0 48	0.10
	4	2	0 24	1 00		0 73	8 12
Total	_		-	_	m³	_	15 86
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
${\bf Cimientos-Estribos\dots}$	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 97	6 97
Muros de ala	4	2 54	0 68	0 90		6 22	
Refuerzos	4	0 75 1 65+1,40	0 16 0 24	0 90 0 90	,	0 43	7 31
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	2 4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 70 0 35 0 35 0 40 0 40	1 24 0 12 0 12 0 15 0 15	2 2 2 2 2 2 2	7 29 0 35 0 13 0 25 0 11	8 13
Muros de ala.,	4	2 09	0 42	$\frac{1.66+0.30}{2}$	,	3 44	
Dados Refuerzos	4	0 40 0 75	0 42 0 16	0 30 0 60	,	0 20 0 29	
reluerzos	4	1.52 + 1.35	0 24	1 00	,	1 38	
	4	0.72 + 0.60	0 16	0 36	,	0 15	
	4	0 20	0 16	0 36	,	0 02	5 48
Total	_	_	~	_	m³	-	27 89
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				,			
Coronamientos	4	3 05	0 36	0 08	>	0 35 0 35	

	las nes	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
Dados 	4 4 4	0 47 0 42 0 42 0 45	0 45 0 35 0 35 0 45	0 10 0 08 0 05 8 0 10	m³ >	0 35 0 08 0 05 0 01 0 08	
	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 05 3	>	0 04	0 62
Capa sobre estribo  Total	<b>4</b>	0 60	0 <b>4</b> 0 —	0 15 —	m³	0 14	0 14
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40 2 73 0 52 0 42 0 52	: : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	1 24 0 12 0 15 0 15 0 15 0 15 0 30 2 0 30 0 30 0 30 -	m <sup>2</sup>	10 42 0 36 0 63 0 27 0 24 10 70 0 62 0 50 0 31	11 92 12 13 24 05
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños Total	2 2 2	2 70 2 00 1 54 —	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30 —	m <sup>s</sup> m  m  m  m	0 194 0 360 0 185	0 739 0 739
Fierros—Tirantes	<b>4</b> 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 89
Tornillos en los estribos comprendidas las barras T	4 4	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —		kg.	5 59 2 01	7 60 52 42

	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 1230,93,80							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m <sup>s</sup>	7 31	7 31
Muros de ala	4	1 73 1.50+1.37	0 68	1 00		4 71	
Refuerzos	4	2	0 16	1 00	m³	0 92	5 63
Total	-	_	_	_	ш	_	12 94
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
" Muros de ala	4	1 73 1.50+1.37	0 68	0 90		4 24	
Refuerzos	4		0 16	0 90		0 83	5 07
Elevacion—Estribos	2 2	4 20 4 20	0 65 0 31	0 70 0 12	•	3 82 0 31	
	4	0 75 1 05	0 34 0 34	0 12 0 15	>	0 12 0 21	4 55
Muros de ala	4	0 45	0 <b>34</b> 0 <b>4</b> 2	0 15 1.10+0.32		0 09	# 00
Dados	4	1 28 0 40	0 42	0 32		2 60 0 22	
Refuerzos	4	0 40 0 40	0 16 0 16	0 30 0 50		0 08 0 13	
	4	$\frac{0.68+0.55}{2}$	0 16		1 :	0 28	
************	4	0 10	$\frac{0.12}{2}$	0 70	>	0 02	3 33
Total	-	_	_	_	m <sup>8</sup>	-	19 53
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	1 84 0 46	0 35 0 <b>4</b> 5		m³	0 26 0 08 0 34	

	de las ignales	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Part-s igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Dados  Estribos	4 4 4	0 42 0 42 0 45	0 35 0 35 0 45	0 08 0 05 3 0 12	,	0 34 0 65 0 01 0 10	
	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 05 3	,	0 04	0 5
Capa sobre los estribos  Total	4	0 60	0 34	0 15	m <sup>s</sup>	0 12	0 1
IV—Revoques							
Muros de ala.  Dados.  Total.	24 44 44 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 34 1 67 0 52 0 42 0 52	:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::	0 70 0 12 0 15 0 15 0 15 1,10+0.32 0 32 0 32 0 32 -		5 88 0 36 0 63 0 27 0 20 4 74 0 67 0 54 0 33	7 3 6 2 13 6
V—Maderas y flerros para tramos							
Maderas—Soleras Vigus Travesaños Total	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m <sup>s</sup> , ,	0 194 0 360 0 185	0 73 0 73
Fierros—Tirantes Tuercas	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 8
Tornillos en los estribos comprendido las barras T	4	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01	7 6 52 4

## COMPUTOS MÉTRICOS

## DE LOS PUENTES Y ALCANTARILLAS

DE

## VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta Hectómetros 0.66 y 0.88 50 Luz 0.50 — Altura media 1.50							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 40	m³	10 234	10 234
Muros de ala	4 4	$\begin{array}{c} 2 & 30 \\ 1.55 + 1.43 \\ 2 \end{array}$	0 65 0 16	1 40 1 40	>	8 372 1 335	
	4	0.70 +0.49	0 16	1 40	>	0 533	10 240
Total	_	_	_	-	m³	<u> </u>	20 474
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m <sup>8</sup>	6 579	6 579
'• Muros de ala.	4	2 30	0 65	0 90	•	5 382	
	4	1.55+1.43	0 16	0 90	•	0 858	
	4	$\frac{0.70+0.49}{2}$	0 16	<b>0 9</b> 0	,	0 343	6 583
Estribos—Elevacion	2 4 4	4 20 0 75 0 30	0 65 0 43 0 43	1 58 0 17 0 05	» »	8 627 0 219 0 026	8 872
Muros de ala	4	1 92	0 43	$\frac{1.90+0.74}{2}$	*	4 359	
	4	0.64 + 0.50	0 16	1 04	*	0 626	
	٦	0.63+0.50	0 17	1 58	•	0 613	
b.	4	0 43	0 15 0 33	1 58 0 64	,	0 536 0 363	6 496
Total			_	_	m³	0 000	28 530
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.						_	25 550
Coronamientos	4	2 492 0 45	0 35 0 35	0 10 0 10	•	0 349 0 063 0 412	

	de las iguales		IMENSION	VES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4 4 4	0 45 0 43 0 35 0 43	0 45 0 32 0 35 0 32	0 12 0 08 0 08 0 05	m <sup>8</sup>	0 097 0 044 0 039 0 009	0 412
Capa sobre los estribos.	4 4	0 35 0 60	0 35 0 43	$\frac{0 \ 05}{3}$ 0 15	5	0 008	0 609 0 155
Total	-	_	-		m <sup>s</sup>	_	9 764
IV—Revoques Estribos	2 4 4 4	4 20 0 75 0 30 0 43	  	1 5° 0 17 0 05 0 05	m³	13 27 0 51 0 06 0 09	13 93
Muros de ala	4 8	1.90+0.70 2 0 43		2 51 0 34	, m²	13 05 1 17	14 22 28 15
V-Maderas		_		_	LII	_	20 10
Vigas Praviesas Boleras Total	2 2 2	1 50 1 64 2 70	0 20 0 20 0 30	0 20 0 20 0 12	m³  > m³	0 120 0 131 0 194 —	0 445 0 445
VI-Fierros							
Fierros — Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las bar-	4 12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	36 91 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	kg.	5 59	48 54
Alcantarilla sifon  Luz 3m00 Hectómetro 23-73-85  I—Escavacion					6.		20 07
Muros de identificacion.	4 2 2 2	0 55 6 92 0 85 0 95	0 65 0 65 0 65 0 65	2 70 2 71 2 70 2 70	m³	3 861 24 289 2 984 3 335	34 469 34 469

	a les	D	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Recipientes	2 2	4 10 5 60	1 65 0 <b>4</b> 5	4 05 4 05	m³	54 797 20 412	34 469 75 209
Tubo	2 1	4 20 4 20	1 30 3 00	4 05 3 25	>	44 226 40 950	85 176
Total	-	_		_	m³	_	194 854
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.							
Cimientos — Muros de identificacion	2	9 <b>9</b> 2	0 65	0 80	m <sup>8</sup>	10 317	10 317
Idem (Elevacion)	2	9 72	0 45	1 90	•	16 621	16 621
Recipientes	2 4 2 2 2	3 00 1 65 3 00 3 00 3 00	0 45 0 45 0 45 0 45 1 20	2 25 4 05 1 55 0 80 0 32	> >	6 075 12 029 4 185 2 160 2 304	26 753
Pies derechos	2	5 10	1 30	1 82	,	24 133	24 133
Timpanos	2	5 10		$\frac{0.85+0.53}{2}$	,	19 706	
A deducir	2	5 10 arc	$\frac{2.35 \times 2}{2}$		<b>)</b> ,	9 652	10 054
Piso	1	5 10	3 00	0 32	*	4 896	4 896
Total	-			_	m³	_	92 774
III—Empedrado							
Entrada y salida	2	3 00	••	0 85	m²	5 10	5 10
Total III—Albañileria de la- drillo en mezola hi-	-	-	-		m²		5 10
dráulica.							•
Coronamiento	2	17 02	0 55	0 10	İ	1 872	1 872
Fondo de los recipientes.	2	3 00	1 20	0 06		0 432	0 432
Capa sobre la bóveda	1	4 20	5 75	0 05		1 208	1 208
Total	-	_			m <sup>8</sup>	-	3 512

	a les	1	DIMENSIO	NES	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguale	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V — Albañilería hidráulica para bóveda		1	,	: : :			l
Bóveda	1	5 10	0 45 arc.	62°34'×2.975	1		7 456
Total		_	_	_	m³	-	7 456
VI — Revoque hidráu- lico	. !		•				
Muros de identificacion.	2 4	8 31 1 00	:	1 90 1 90	m³	31 58 7 60	39 13
Recipientes	2 4 4 2 2	3 00 1 65 1 20 3 00 3 00	••	1 93 1 80 1 93 1 55	>	11 58 11 88 9 26 9 30	
•••••••	· · · 1	5 10	••	0 80	;	15 30	46 82
Piso Total	1	- J 1()	- :	3 00	m²	15 30	15 30
VII—Revoque en mes- cla ordinaria			1	;		•	101 30
Parapetos (lado de la vía) (costado).	. 2 4	3 90 2 50	••	0 68 0 78	m²	7 80	13 10
Total	. —			_	m²	-	13 10
Alcantarilla sifon	•		;	;			_ <del>-</del>
Hectómetros 28.63.60—Diá-					,		
I—Recavacion	· •		;	•			<b>!</b> :
Muros de entrada y sa- lida	4	1 80	0 40	171	ms	4 925	4 925
Recipientes	2	. 2 36	2 20,		ł	26 479	26 479
Tubo	1	4 20	1 78	1 48	•	11 064	11 064
A deducir	2		0-40+0-90	0 20		0 614	42 468
	2	2 36	1.50+2.20	0 70	>	3 056	3 670
Total		<del>-</del> .	- !	!	m³	_ ]	38 798

·	slas iales	Di	MENSION	ES	rrica	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunero delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañilería de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Muros de entrada y salida	4	1 72	0 40	0 90	m³	2 477	2 477
Elevacion - Idem	4	1 80	0 32	0 76	•	1 751	1 751
Recipientes	2 4 4 2 2	1 20 1 20 2 28 2 20 1 20 1 20	0 50 0 32 0 58 0 50 1 20 0 50	1 50 0 34 1 85 0 65 0 16 2 50	> > > >	1 800 0 261 9 786 2 860 0 461 3 000	18 168
A deducir	2	0 50	π	-2 0·42	>	0 554	22 396 0 554 21 842
Revestimiento del tubo	1	4 20 4 20	1 78 1 48	0 32 1 10	<i>&gt;</i>	2 392 6 838	9 230
A deducir	1	4 20		$\frac{2}{0.42}$	,	2 328	31 072 2 328
Total	_		π —	0.42	m³		28 744
III—Empedrado							
Entrada y salida	2	1 98	••	1 20	m²	4 75	4 75
Total		_	_	_	m²		4 75
IV—Albañilería de ladrillo y mezcla hidráulica.							
Coronamientos	4 4 2	1 80 2 25 1 20	0 37 0 55 0 55	0 15 0 15 0 15		0 400 0 743 0 198	1 341
Fondo de los recipientes	2	1 20	1 20	0 05	,	0 144	0 144
Total		-	_		m³	_	1 485
V — Revoque hidráu- lico							
Muros de entrada y sa- lida	4	2 30	••	0 76	m²	6 99	6 99 6 99

nummo de las partes iguntes						_
park	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
4 2 2	1 20 1 20 1 20	••	1 53		10 99 3 67 5 50	6 20
2	π×0 42 —		0 <b>4</b> 2	m²	1 11	27 1 26
2	2 20 0.35+0.95				1 54	1
4	0 40 0.95+0.05	••	0 95	,	1 52 1 80	l
-		_	_	m²	_	7
1	5 20	$\pi \left( \frac{2}{0.42} \right)$	$-\frac{2}{0.40}$	kg.	1930 76	1930
-	_	_	_	kg.	_	1930
2	4 40	0 85	1 47	m³	10 996	10
4	0 65	0 52	1 00	,	1 352	_1
-	-	-	_	m³	_	12
2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6
4	0 65	0 52	0 90		1 217	1
2	4 20 0 75	0 65 0 65	0 85 0 27	;	4 641 0 527	7
	2 2 4 4 4 - 1 - 2 4 - 2 4 2	2 1 20 2 π×0 42 2 2 2 20 4 0.35+0.95 2 4 40 4 0 65 2 2 4 40 4 0 65 2 2 4 40 4 0 65	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	2       1 20        1 53       2 29       3         2       π×0 42        0 42         m²         2       2 20        0 35       m²        0 90        0 90         0 90         0 90                                                                                   <	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$

	las	DI	MENSIONE	es	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
						5 168	7 949
Estribos (elevacion)	4 2	0 30 2 10	0 <b>65</b> 0 <b>3</b> 0	0 15 0 12	m³	0 117 0 151	5 436
Muros de vuelta (elev.)	4	0 65	0 32	0 80	>	0 666	0 666
Total		_	-,	_	mª	-	14 051
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	1 34	0 36	0 10 0 05	1	0 193	
	4	0 98	0 36	$\frac{0.05}{2}$	•	0 035	
	4	0 36	0 36	3	•	0 009	0 237
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 65	0 15		0 277	0 277
Total			_		m³	1	0 514
IV—Revoques		_					
Estribos (superfi. inter.)	2 4	4 20 0 75	••	0 85 0 27		7 14 0 81	
(superfi, lateral)	4	0 30 0 65	••	0 15 0 15	•	0 18 0 39	
	2	2 10	••	0 12	*	0 50	9 02
Muros de vuelta	4	1 30		0 80	,	4 16	4 16
Total		-	-		m²	_	13 18
V—Madera							
Vigas Traviesas Soleras	2 2 2	1 60 1 64 2 70	0 20 0 20 1 30	0 20 0 20 0 12	m <sup>s</sup> >	0 128 0 131 0 194	0 453
Total		_	_		m³	_	0 453
VI—Fierro							-
Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		36 91 6 04	
comprendidas las bar- ras T	4	0 80	0 015	0 015	•	5 59	48 54
Total	_				kg.	_	48 54

	las sales	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANTIDADES		
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD WET	Parciales	TOTALES	
Alcantarilla abierta								
Luz 3.00 Hectómtro 320,98								
I— Escavacion para cimientos								
Muros de identificacion	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{1}{7}\right)$	$\frac{2}{89}$ $\frac{2}{7.22}$	2 18	m³	23 108		
	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{1}{4}\right)$	$\frac{2}{42}$ $\frac{2}{3.75}$	2 18		12 494		
	4	· .		2 18	,	1 928	37 530	
Estribos	2	4 40	1 10	2 38		23 038	23 038	
Muros de vuelta	4	2 60	0 70	1 38		10 046	10 046	
Cauce	2 2 1	20 70 ar.90°×5.82 4 20	3 00	1 28		158 976 70 175 16 128	245 279	
Total	_	_	-	_	m³	10 120	<b>31</b> 5 893	
II—Albañileria de la drillo en mezola ordinaria.								
Cimientos. — Muros de identificacion	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{7}{7}\right)$	$\left(\frac{2}{89}-7.22\right)$	0 80	m³	8 480		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc.} 60^{\circ}}{2} \left(\frac{1}{4}\right)$	$\frac{2}{42}$ $\frac{2}{3.75}$	0 80	,	4 585		
Idem idem	4	1 1		0 80	,	0 708	13 773	
Estribos	2	4 40	1 10	1 00	•	9 680	9 680	
Cimientos — Muros de vuelta	4	2 70	<b>0</b> 70	1 28	,	9 677	9 677	
Muros de identificacion (elevacion)	2	$\frac{\text{arc.} 60^{\circ}}{2} \left( \frac{7}{7} \right)$	$\left(\frac{2}{79}-\frac{2}{7.32}\right)$	0 98		7 287		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc. }60}{2}\left(\frac{7}{7}\right)$	$\frac{2}{64}$ $\frac{2}{7.32}$	0 25	•	1 253		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{1}{4}\right)$	$\frac{2}{32} - \frac{2}{3.85}$	0 98	*	3 940		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc } 60^{\circ}}{2} \left(\frac{1}{4}\right)$	$\frac{2}{32}$ $\frac{2}{4.00}$	0 25		0 697		
Idem idem Idem idem	4	0 33		0 98 <b>0 2</b> 5	>	0 608 0 154	13 939	
	1 1	ı			1	4	47 069	

.

	e las	1	DIMENSION	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACIÓN DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribos—Elevacion	2 2 2 4	4 20 4 20 4 20 0 35	0 90 0 80 0 50 0 30	1 28 0 90 0 47 0 32	,	9 677 6 048 1 974 0 134	47 069
uros de vuelta—Eleva	4	0 50	0 30	0 47	,	0 282	18 115
cion dem idem	4	0 80 2 70	0 50 0 50	0 22 1 60	>	0 352 8 640	8 992
Total	-	_	-	-	m³	_	74 176
lI—Albañileria de la- drillo en mezcla hi dráulica.							
Coronamientos	4	3 58 3 50	0 58 0 50	0 10 0 05		0 831 0 350	
	4	3 00	0 50	0 03		0 090	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 50	0 50	0 03	>	0 010	1 281
apa sobre los muros de identificacion	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{7}{7}\right)$	$\frac{2}{64}$ $-\frac{2}{7.32}$	0 15	>	0 752	
dem idem	2	arc. 600/_	$\frac{2}{32}$ $\frac{2}{4.00}$	0 15	•	0 418	
dem idem	4	0 48	0 32	0 15	>	0 092	1 262
apa sobre el estribo	4	0 35	0 30	0 15	>	0 063	0 063
Total	_	_	-	_	m³	-	2 606
IV—Revoques							
Muros de identificacion.	2 2 4	arc. 60° 7.32 arc. 60° 4 32 0 80	 	1 23 1 23 1 23	m²	18 854 11 127 3 936	33 917
Sstribos—Superfi. inter.	2 4 4 2	4 20 0 35 0 50 2 50	••	2 18 0 32 . 0 69 0 47	>	18 312 0 448 1 380 2 350	
" lateral	4	0 30		0 47	>	0 564	23 054
Muros de vuelta	4	1 60	••	3 50	•	22 40	22 400
Total	-	-	_	_	m³	-	79 371

	de las igunles	]	DIMENSIO	NES	NICA	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de	Largo	Kapesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	POTALES
V-Maderas					ļ		
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	m <sup>8</sup>	0 173	0 173
Durmieutes	5	2 40	0 30	0 12	•	0 432	0 432
Total	-	. –	-	-	m <sup>s</sup>	_	0 605
VI—Fierros							
Tramo—Peso aproximado	1	••		••	kg.	1170 00	1170 00
Total	_	_	-	-	kg.	_	1170 00
Alcantarilla abierta							
Luz 3.00 Hectómetro 338,97							
I—Escavacion para cimientos							
Muros de ala	2	8 61 3.12+2.95	0 60 0 20	1 10 1 10	1 !	11 365 1 335	
"	2	1.55 + 1.41	0 17	1 10	•	0 554	
	2	0 39	$\frac{0}{2}$	1 10	•	0 142	13 396
Estribos	2	4 20	1 33	1 10	•	12 289	12 289
Muros de salida	2 2 2	2 50 1 08 1 18	0 55 0 65 0 85	1 10 1 10 1 10	>	3 025 1 544 2 207	7 361
••••••••	2	1 33	0 20	1 10	•	0 585	33 046
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		_	_	_	m <sup>8</sup>	_	35 010
Cimientos—Muros de ala	2	8 61	0 60		m³	10 332	
it it to to	2	3.12+2.95 2	0 20	1 00	>	1 214	
tt tt st	2	$\frac{1.55+1.41}{2}$	0 17	1 00	•	0 503	
	2	0 39	0 33	1 00	>	0 129	12 178
Címientos—Estribos	2	4 20	1 33	1 00	•	11 172	11 172 23 350

			de las iguales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION	DR TV2	OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
0::- 4.30		. 11.1							23 350
Cimient. M	uros de	8 58.1108	2 2	2 50 1 08	0 55 0 65	1 00 1 00	m³	2 750 1 404	
**	"		2 2	1 18	0 85	1 00	>	2 006	!
		• • •	2	1 33	0 20	1 00	•	0 532	6 <b>692</b>
Muros de a	ala—Ele	evacion	2	3 65	0 34	0 85	•	2 110	
		••••	2	1 50	0 34	1 00	*	1 020	
**		••••	2	3 33	0 34	$\frac{1.00+3.22}{2}$	>	4 778	
٠.		• • • • •	$\begin{array}{ c c }\hline 2\\2 \end{array}$	1 40	0 20	1 60	*	0 896	
**	**	••••		1 37	0 20	2 40	*	1 315	
		••••	2	1.15+1.35	0 17	1 60	>	0 680	
**			2	0.25 + 0.08	0 20	3 10	,	0 205	
	46	*****	2	2 0.05	0 06	3 10	,	0 009	11 013
		• • • •		0 05	2	3 10	•	0 009	11 013
Estribos-	Elevaci	on	2 4	4 20	0 65	2 62	*	14 305	
**		• • • • •	4	4 20 0 75	0 37	0 48	>	1 492 0 378	
• •			4	0 45	0 28 0 40	0 45 0 15		0 108	
**			2	0 30	0 10	3 10		0 186	
"		••••	4	0 35	0 28	0 36	>	0 141	
••	••		2	4.36+4.56	0 16	2 40	>	3 425	
٠.	**	••••	2	4.30+4.45	0 16	1 60	•	2 240	
46		••••	2	4.45+4.64	0 16	0 80	<b>&gt;</b> .	1 164	23 439
Muros de	salida (	elev).	2	1 55	0 35	1 00		1 085	
u	4		2	1.00 + 3.22	0 35	3 33	,	4 918	1
			2	1 08	0 15	1 60	,	0 518	
	•	•••••	2	1 18	0 30		*	1 699	8 220
	Tota	d	-	-	-	-	_	_	72 714
ll—Albaí drillo e dráulio	en mez					2			
Coronamie	entos —	- Muros						1	
ala			2		0 34	0 12	m³	0 163	
	m	• • • • • •	2	L :	0 26	0 08	*	0 019	
	m		2	0 45	0 26	$\frac{0.04}{3}$		0 003	
Idem ide	m		24	4 88	0 34			0 332	
Estribos			4	0 45	0 45	0 12	•	0 097	
	• • • • • •	• • • • • • •	6	1	0 35	0 08	,	0 059	
			6	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$		0 010	
			1	1		,		0 683	

	8 8	DI	MENSIONE	čs.	202	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros de salida	2 2	1 60 4 00	0 45 0 <b>4</b> 5	0 12 0 10	m³	0 683 0 173 0 360	1 216
Capa sobre el muro de ala	2 4 4	4 76 0 45 0 20	0 26 0 40 0 25	0 15 0 15 0 15		0 371 0 108 0 030	0 509
Total IV—Revoques		-	-	_	mª	-	1 725
Muros de ala super. est.  superfi. frente inter  Estribos  super. frente  superf lateral  Muras de salida	2 2 4 4 2 2 4 2 2 4	4 76 2 00 1.00+3.12 0 34 4 76 1 00 2 4 20 0 75 0 45 0 35 2 70 2 00 2 50 0 33 1.00+3.12		1 00 4 35 0 85 0 85 2 00 2 62 0 45 0 15 0 36 0 12 0 28 1 00 3 33	m <sup>3</sup> 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	8 09 4 00 17 92 0 58 8 09 2 00 22 01 1 35 0 27 0 50 0 65 1 44 0 60 0 37 2 70 13 72 0 70	<b>4</b> 0 68 27 19
Frente Superf inter Total	2 2 —	1 00 1 00 2	 -	0 35 1 55 —	mª	1 55	18 67 86 54
V-Maderas							
Soleras	2	2 70	0 30	0 12	m³	0 194	0 194
Durmientes	5	2 40	0 30	0 12	1 1	0 432	0 432
Total	-	-	-	-	m³	-	0 626
VI—Fierros							
Tramo-Peso aproximas do	1 -	  -	-		kg. kg.	1170 00 —	1170 00 1170 00

	ales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo A — Alcanta- rilla abierta							
Luz 0.80—Altura media 1.52							
I—Ascavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	0 85	1 00	m³	7 480	7 480
Muros de vuelta	4	2 05	0 68	1 00	•	5 576	
Ochavas	4	0 20	$\frac{0}{2}$	1 00	•	0 080	5 656
Total	$-\parallel$	-	-	_	m³	-	13 136
II — Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.					•		
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6 732
" Muros de vuelta	4	2 05	0 68	0 90		5 018	
Ochavas	4	0 20	0 20	0 90	>	0 072	5 090
Estribos-Elevacion	2	4 20	0 65	1 20		6 552	
	4	0 75 0 34	0 65 0 <b>32</b>	0 12 0 15	>	0 234	
u u	4	1 05	0 32	0 15		0 202	
Muros de vuelta elevac.	2 4	2 70	0 30 0 48	0 12 1 32	3 3	0 194 5 196	7 247
muros de vuerta elevac	4	2 05 2 38	0 32	0 30	,	0 914	
Ochavas elevacion	4	0 25	0 25	1 32	,	0 165	6 275
Total	-	_			m <sup>8</sup>		25 344
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 74	0 36		m³	0 395	
	4	2 38	0 36	$\frac{0.05}{2}$		0 086	
	4	0 36	0 36	0 05	,	0 009	0 490
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15		0 136	0 136
Total	-	-		_	m³	_	0 626

	de las iguales	Di	MENSION	ES	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igi	Largo	Espesor	Altura	CHIBAD ME	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos Frente Superficie luteral	2 4 4 4 2 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32	  	1 20 0 12 0 15 0 15 0 12 0 15	> .	10 08 0 36 0 63 0 20 0 50 0 19	11 96
Muros de vuelta	4	2 70		1 62		17 50	17 50
Total	_	-	_	_	m³	_	29 4
V-Maderas							
Vigas Traviesas Solera	2 2 2	1 60 1 64 2 70	0 20 0 20 0 30	0 20 0 20 0 12		0 128 0 131 0 194	0 45
Total		-	_ ¦		m*	-	0 45
VI—Fierros							
Tirantes	12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg *	36 91 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	3	5 59	48 5
Total	-				kg.	-	48 5
Tipe B — Alcanta- rilla abierta							
Luz 1.00—Altura media 1.68 ————————————————————————————————————							
cimientos Estribos		4.40	1 00	1 00	8	8 800	
Muros de vuelta	2	4 40 2 25					8 80
Ochavas	4	0 25	0 68 0 25	1 00 1 00	*	6 120 Ú 125	6 24
Total		_	2		m³	_	15 04
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria							
Cimientos estribos	2	4 40	1 00	0 90	m*	7 920	7 92
Muros de vuelta	4	2 25	0 68	0 90	•	5 508	
Ochavas	4	0 25	0 25	0 90	•	0 113	5 62 13 54

	de las iguales	DI	MENSIONE	s	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	FOTALES
Estribos—Elevacion	2 4 2 4 4	4 20 0 75 2 70 1 05 0 34	0 80 0 80 0 45 0 32 0 32	1 26 1 0 12 0 12 0 25 0 15	m³	8 467 0 288 0 292 0 336 0 065	13 541 9 448
Muros de vuelta elevac. Ochavas	4 4 4	2 25 2 73 0 30	0 48 0 32 0 30	1 38 0 40 1 38	n <sup>8</sup>	5 962 1 398 0 248	7 608 80 597
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		`					
Coronamientos	4 4	3 09 2 73	0 36 0 36	0 10 0 05 2	m³	0 445 0 098	
	4	0 36	0 36	0 05	•	0 009	0 555
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15	•	0 136	0 130
Total	-	_	-	-	m°	_	0 688
IV—Revoques Estribos  Frente Lateral	2 4 4 4 2 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32	  	1 26 0 12 0 25 0 15 0 12 0 25	m³	10 58 0 36 1 05 0 20 0 50 0 32	13 01
Muros de vuelta  Total  V—Maderas	4	3 05 —	 —	1 78	m²	21 72 —	21 72 34 73
Vigas Traviesas Soleras Total	2 2 2 -	2 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30 —	0 30 0 30 0 12 -	m³	0 360 0 185 0 194	0 739 0 739
VI—Fierros Travesaños Tuercas Tornillos en los estribos comprendidas las bar-	4 12	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	`	40 79 6 04	<u>.</u>
ras T Total	4	0 80 —	0 015	0 015	g.	5 59	52 42 52 42

	las	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo C — Alcanta- rilla abierta							
Luz 1.50-Altura media 1.66							
Estribos	2	4 40	1 00	1 00	m³	8 800	8 800
Muros de vuelta Ochavas	4	2 19 0 20	0 68 0 20 2	1 00 1 00	1 1	5 957 0 080	6 037
Total	-	_			mª	_	14 837
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.			i				
Cimientos—Estribos	2	4 40	1 00	0 90	m <sup>8</sup>	7 920	7 920
Muros de vuelta	4	2 19	0 68	0 90	,	5 361	
Ochavas	4	0 20	$\frac{0.20}{2}$	0 90	•	0 072	5 433
Estribos Elevacion	2 4 2 4 4	4 20 0 75 2 70 1 05 0 34	0 80 0 80 0 45 0 32 0 32	1 24 0 12 0 12 0 25 0 15	>	8 333 () 288 () 292 () 336 () 065	9 314
Muros de vuelta elevac	4	2 19	0 48 0 32	1 36 0 40	, ,	5 719 1 367	
Ochavas	4	2 67 0 25	0 25	1 36		0 170	7 256
Total		_		_	m <sup>8</sup>	_	29 923
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			•	•			
Coronamientos	4	3 03	0 36		m³	0 436	
bt	4	2 67	0 36	$\frac{0\ 05}{2}$	•	0 096	
	4	0 36	0 36	0 05	•	0 009	0 541
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15	•	0 136	0 136
Total			-	_	m²	_	0 677

	lales	I	DIMENSIO	NES	METRUCA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Stribos	2 4 4 4 2 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32	  	1 24 0 13 0 25 0 15 0 12 0 25		10 42 0 36 1 05 0 20 0 50 0 32	12 85
iuros de vuelta	4	2 99		1 76	>	21 05	21 05
Total		-	-	-	m³	-	33 90
V—Maderas							
ravesafios	2 2 2	2 50 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	m³	0 450 0 185 0 194	0 829
Total	-	-	-	-	m³	-	0 829
VI-Fierros							
ravesañosuercasornillos en los estribos comprendidas las bar-	4 12	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	52 42
Total	-		-	_	kg.	_	52 42
Tipe D— Alcanta- rilla abierta							
uz 2 00 Altura media 2,04							
- Escavacion para cimientos							
Stribos	2	4 20	1 10	1 00	mª	9 240	9 240
luros de ala	4 4	3 16 0 75 0 75	0 68 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00		8 595 0 240 0 480	
	4	0.75+0.45	0 38	1 00	>	0 912	10 227
Total		-	-	_	m*		19 467

	8 8 8	L.	IMENSIO	NES	ETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignelos	Largo	Espesor	Altura	UMEDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							•
Cimientos—Estribos	2	4 20	[ 10	0 90	m*	8 316	8 316
Muros de ala	4	3 16	0 68	0 90	•	7 736	
	4	0 75 0 75	0 08 0 16	0 90	,	0 216 0 432	
	4	0.75 + 0.45	0 38	0 90	•	0 821	9 205
Estribos—Elevacion	2	4 20	0 90	1 21	•	9 374	
	2 2	4 20 4 20	0 70 0 35	0 38 0 12	•	2 234 0 353	
	4	0 20	0 24	0 50	,	0 048	
,	4	0 75	() 35	0 12		0 126	
	4	1 05	0 35	0 15	•	0 221	
	4	0 45	0 35	0 15	•	0 095	12 451
Muros de ala—Elevacion	4	0 42	2 66	2.04+0.25	. >	5 117	
** ***	4	0 42	0 40	0 25	•	0 168	
16 46	4	0 75 0 75	0 08 0 16	0 85 1 25	•	0 204	
	4	035+0.70	0 38	1 74	•	1 389	7 478
Total		2	_	_	mª	_	37 450
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica-							
Coronamientos	4	3 90	0 35	0 10 0 12	m³	0 546 0 099	
66	4	0 46 0 45	0 45 0 35	0 12	>	0 097	
	4	0 35	0 35	0 08	•	0 039	
	4	0 35	0 35	0 05	>	0 008	
	4	0 42	0 35	0 08	•	0 047	0.042
	4	0 42	0 35	0 05	•	0 010	0 846
Capa sobre los estribos	4	0 60	0 35	0 15	•	0 126	0 126
Total		i –	<del>-</del>	<b>-</b> .	m,	-	0 972
IV-Revoques							
Estribos (superfl. int.)	2	4 20	• •	1 62 0 12	m²	13 61 0 36	
66 66	2 4 4	0 75 1 05	••	0 15	3	0 63	
,, ,,	4	0 45	• •	0 15	•	0 27	

Estribos—superfi. frente.   2	PROVIDENCE I	de las	DI	MENSIONE	ES	RICA	CANT	IDADES
Estribos—superfi. frente. lateral. 4 0 35 0 12 m² 0 50 0 15 s 0 21 15 4	INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala.       4       3.347 > 0.52	Estribos—superfi. frente. lateral.	2 4	0 35				0 50	15 58
Trente	Muros de ala	4			3 47	3	15 89	
V-Maderas       2       3 00       0 30       0 30       0 30       0 30       0 185         Vigas       2       1 54       0 20       0 30       0 185       0 185         Soleras       2       2 70       0 30       0 12       0 194       0 91         Total       -       -       -       m³       -       0 91         VI-Fierros         Travesaños       4       2 10       0 025       0 025       kg       40 79         Tornillos en los estribos       12       0 06       0 06       0 015       5 59       52 4         Tornillos en los estribos       2       0 00       0 015       0 015       5 59       52 4         Total       -       -       kg       -       52 4         Total       -       -       -       5 59       52 4         Maros de ala       4       3 325       0 68       1 00       9 049       9 044         Muros de ala       4       3 325       0 68       0 90       8 316       8 316         "Maros de ala       4       3 325       0 68       0 90       8 316       8 316	frente	4	0 52 0 42		0 25	2	0 42	
Vigas       2       3 00       0 30       0 30       0 30       0 185         Travesaños       2       1 54       0 20       0 30       0 185       0 194       0 91         Total       —       —       —       m³       —       0 91         VI—Fierros         Travesaños       4       2 10       0 025       0 025 kg.       40 79         Tuercas       12       0 06       0 06       0 018       5 6 04         Tornillos en los estribos comprendidas las barras T       4       0 80       0 015       0 015       5 59       52 4         Total       —       —       kg.       —       52 4         Total       —       —       kg.       —       52 4         Muros de ala       4       3 325       0 68       1 00       9 0 352         Muros de ala       4       3 325       0 68       1 00       9 0 352         —       —       —       —       —       —       —       —         Total       —       —       —       —       —       —       2 688       12 08         Muros		-	-	-	-	m <sup>2</sup>	-	32 93
VI—Fierros         Travesaños       4       2 10       0 025       0 025 kg.       40 79         Tuercas       12       0 06       0 06       0 018       6 04         Tornillos en los estribos comprendidas las barras T       4       0 80       0 015       0 015       5 59       52 4         Total       —       —       —       kg.       —       52 4         Tipo E—Alcantarilla abierta         Luz 2.50 — Altura media 2.15       I—Escavacion para cimientos       2       4 20       1 10       1 00 m³       9 240       9 240         Muros de ala       4       3 325       0 68       1 00       9 044       9 0 352       1 00       9 044       1 05 5       0 16       1 00       9 0 352       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08       1 08 <t< td=""><td>Vigas Travesaños</td><td>2 2 2</td><td>1 54</td><td>0 20</td><td>0 30</td><td></td><td>0 185</td><td>_0 919</td></t<>	Vigas Travesaños	2 2 2	1 54	0 20	0 30		0 185	_0 919
Tuercas	1 43		-	-	-	mª	_	0 919
Total	Tuercas Tornillos en los estribos comprendidas las bar-	12	0 06	0 06	0 018	>	6 04	Ju = 1
Tilla abierta Luz 2.50 — Altura media 2.15  I—Escavacion para cimientos  Estribos	Total	4	- 0 80 -	0 015	0 015	.	5 59	52 42
I—Escavacion para cimientos  Estribos	rilla abierta	1						
Estribos	I-Escavacion para							
Muros de ala		9	4 20	1 10	1.00	, a	0 940	0.040
Total m <sup>3</sup> 2 688 12 084  II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.  Cimientos—Estribos 2 4 20 1 10 0 90 m <sup>3</sup> 8 316 8 316  Maros de ala 4 3 325 0 68 0 90 8 8 140  Maros de ala 4 0 55 0 16 0 90 0 0 317  "" 4 1.95+2.25 0 33 0 90 8 2 419 10 876	Muros de ala	4	3 325 0 55	0 68	1 00		9 044	3 240
II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.  Cimientos—Estribos 2 4 20 1 10 0 90 m <sup>5</sup> 8 316 8 316  Muros de ala. 4 3 325 0 68 0 90 2 8 140 0 55 0 16 0 90 2 0 317  4 1.95+2.25 0 33 0 90 2 2 419 10 876	***************************************	4		0 32	1 00	>	2 688	12 084
drillo en mezcla ordinaria.  Cimientos—Estribos 2 4 20 1 10 0 90 m <sup>3</sup> 8 316 8 316  Muros de ala. 4 3 325 0 68 0 90 2 8 140 0 55 0 16 0 90 2 0 317 0 4 1.95+2.25 0 33 0 90 2 2 419 10 876	Total	-	_	-		m³	-	21 324
Muros de ala. 4 3 325 0 68 0 90 2 8 140 0 55 0 16 0 90 2 0 317 4 1.95 + 2.25 0 33 0 90 2 2 419 10 876	drillo en mezcla or-							
Maros de ala. 4 3 525 0 68 0 90 8 140 4 0 55 0 16 0 90 8 0 317 4 1.95 + 2.25 0 32 0 90 8 2 419 10 876	Cimientos—Estribos	2	4 20	1 10	0 90	m <sup>8</sup>	8 316	8 316
	maros de ata.	4	0 55	0 16			0 317	
	** ***	4	2	0 32	0 90	2	2 419	10 876 19 192

		200	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE	LAS OBRAS	numen de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
Estribos—El	evacion	2	4 20	0 90	1 55	m°	11 718	19 192
		2 2 2 4	4 20	0 43	0 48	>	1 734	
"		4	2 40 0 90	0 12 0 47	0 48 0 45	,	0 276 0 761	
		4	0 45	0 47	0 15	>	0 127	14 616
Muros de ala	-Elevacion	4	2 725	0 42	2-15+0.35	,	5 723	
		4	0 50	0 42	0 35	•	0 294	
• • •	••	4	0 55 1.93+2.18	0 16	0 78	•	0 275	
44		4	2	υ 32	1 16	•	3 051	
66		4	1.08+1.23	0 16	0 40	>	0 296	
• 66		4	0 10	$\frac{0\ 12}{2}$	1 16	•	0 028	9 667
	Total	-	_		-	m*	-	43 475
III—Albañi drillo en dráulica.	leria de la- mescla hi-							
Coronamient	08	4	3 99	0 36	0.10	m³	0 575	
"	•••••	4	0 45 0 47	0 <b>52</b> 0 <b>5</b> 5	0 10 0 10	,	0 094	
rt.		4	0 35	0 42	0 08	•	0 047	
**		4	0 35	0 42	0 05	•	0 010	
*6	•••••	4	0 42	0 45	0 08	•	0 060	
**		4	0 42	0 45	0 05	>	0 013	0 902
Capa sobre	los estribos.	4	0 45	0 47	0 15	•	0 127	0 127
	Total	-	-		-	m*	-	1 029
IV—Re	voques							
Estribos	•••••	2	4 20	••	1 55	m³	13 02	
Frente		4 2	0 90 2 40	••	0 45 0 48	•	1 62 2 30	
Lateral		4	0 35	• •	0 45	•	0 63	17 57
Muros de als		4	3 56	••	0.35 + 2.15	,	17 80	
46 46		8	0 65		0 35	•	1 82	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 42	••	0 35		0 59	20 21
	Total	1 1	1 . !			m³		37 78

	las lales	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD ME	Parciales	TOTALES
$\nabla$ — Maderas							
Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 30 0 30	0 12 0 12	m³	0 173 0 346	0 519
Total	-	-	_	-  r	m³	_	0 519
VI—Fierros				1			
Tramo—Peso aproxima- do	1				kg.	867 00	867 00
Total	_	_	_	_	ĸg.	_	867 00
Tipe F-Alcanta- rilla abierta Luz 3,00-Altura media 2,12							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 20	1 20	1 00 1	m³	10 080	10 080
Muros de ala	4	3 28 1 00	0 68 0 16	1 00 1 00		8 922 0 640	
14	4	1.92 + 2.20	0 33	1 00	,	2 719	
	4	0 20	$\frac{0}{2}$	1 00	,	0 060	12 341
Total	_	_	_ 1	_  ,	m.s	_	22 421
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 20	1 20	0 90	mª	9 072	9 072
Muros de ala	4	3 28	0 68	0 90	,	8 029	
	4	1 00 1.92+2.20	0 16	0 90	•	0 576	
	4	0 20	0 33 0 15	0 90	,	2 447 0 054	11 100
Estribos-Elevacion	1 7		2		_	7 980	11 106
	2	4 20 0 16	1 00 0 24	0 95 0 95	,	0 073	
	2	4 20	0 84	0 50		3 528	
	2	4 20	0 68	0 07	>	0 400	
	2 2	4 20 2 55	0 28 0 06	0 48 0 48	•	1 129 0 147	
*	4	0 80	0 40	0 45	•	0 576	
	4	0 45	0 40 0 20	0 15	•	0 108	
••••••	4	0 20	20	0 48	•	0 038	13 979
	1 ]		1	1	ا	]	34 157

	de las iguales	D	IMENSIO	NES	IETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala—Elevacion	4	2 655	0 42	2.12+0.35	m <sup>s</sup>	5 509	34 157
ii ii	4	0 475	0 42	0 35	,	0 279	
	4	1 00	0 16	0 45	•	0 288	
	4	0 96	0 33 0 33		3	1 204 1 914	0.104
Total	4	1 00		_	m³	-	9 194
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi dráulica.							-
Coronamientos	4	3 895	0 35			0 545	
	4	0 75 0 45	0 35 0 45	0 10 0 10	3	0 105 0 081	
**	4	0 62	0 32	0 08		0 063	
	4	0 35	0 35	0 08	•	0 039	
••••••	4	0 62	0 32	0 05	•	0 013	
•••	4	0 35	0 35	0 05	•	0 008	ი 854
Capa sobre el estribo	4	0 35	0 40	0 15	>	0 084	0 084
Total	-	-	-	_	m³	_	0 938
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20	••	1 62	m³	13 61	
•6	2	0 80	••	0 45	>	0 27	
Thumbs	4	0 45 2 55	••	0 15 0 48	>	2 45	
FrenteLateral	4	0 34	••	0 45	>	0 61	18 38
Muros de ala	4	3 47		2.12+0.35		17 14	
	8	0 69		0 35	>	1 93	
Lateral	4	0 42	• •	0 35	>	0 59	19 66
Total	-	-		_	m³	_	38 04
V—Maderas							
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	ma*	0 173	0 173
Durmieutes	5	2 40	0 30	0 12	•	0 432	0 432
Total	-	_		_	m <sup>8</sup>	-	0 605
VI-Fierror			•				
Tramo-Peso aproxima-					,		
do			••		kg.	1170 00	1170 00
Tota	-	- 1	-	-	kg.	-	1170 00

	de las iguales	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Tipo G—Alcantari- lla abierta			•				
Luz 4.00—Altura media 3.16							·
I— Iscavacion para cimientos							
Estribos	2	4 20	1 50	1 10	m³	13 860	13 860
Muros de ala	4	4 84	0 68	1 10	•	14 481	
66	4	1 68 0 25	0 16 0 32	1 1 <sub>0</sub> 1 10	>	1 183 0 <b>3</b> 52	
66	4	0 78	0 48	i 10	>	1 647	
••	4	1.36 + 0.82	0 64	1 10	,	3 069	20 732
Total			_	_	m <sup>8</sup>	_	34 592
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 20	1 50	1 00	m³	12 600	12 600
Muros de ala	4	4 84	0 68	1 00		13 165	
	4	1 68	0 16	1 00 1 00	>	1 075 0 320	
"	4	0 25 0 78	0 32 0 48	1 00	,	1 498	
	4	1.36 + 0.82	0 64	1 00		2 790	18 848
Estribos elevacion	2	4 20	0 98	2 51	>	20 662	
	2	4.90+4.50	0 16	2 05	>	3 083	
	2	4.40+4.76	0 16	1 10	*	1 612	
et te	2	4 20	0 50	0 53	>	2 226	
66 6	2	2 50	0 13	0 53	>	0 345	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 85 0 48	0 48 0 45	0 50 0 15	,	0 816	
	4	0.42 + 0.20	0 32	3 04	,	1 206	
	4	0 13	0 15	3 04	,	0 119	30 192
Muun da ale alamada	4		0 42	3.16+0.35	,	12 354	
Muros de ala, elevacion.	4 7	4 19		2 0 25	•	0 323	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 55 1 68	0 <b>42</b> 0 16	0 35 1 10	,	1 183	
,, ,,	4	1 90	0 32	2 05	>	4 986	
	4	0 50	0 16	0 60	•	0 192	
	4	$\frac{1.60+1.44}{2}$	0 16	1 49	•	1 449	
	4	0.76+0.70	0 16	0 90	>	0 420	20 907
Total				-	_	-	82 554

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		•					
Coronamientos	4 4 4 4	6 15 0 72 0 45 0 35	0 36 0 36 0 50 0 45	0 10 0 10 0 10 0 08 0 05	> >	0 886 0 104 0 090 0 050	
	4 4	0 35 0 50 0 50	0 45 0 42 0 42	0 08 0 05	,	0 011 0 067 0 014	1 222
Capa sobre el estribo	4	0 40	0 42	0 15	•	0 115	0 115
Total		<del></del>	_	_	m*	_	1 337
IV—Revoques							
Estribos (superfi. inter.)	2 4 4	4 20 0 85 0 45	••	2 51 0 50 0 15	•	21 08 1 70 0 27	
" (superficie frente) (lateral)		2 50 0 35	••	0 53 0 50		2 65 0 70	<b>26 4</b> 0
Muros de ala	4 8 4	5 47 0 72 0 42	••	3.16+0.35 2 0 35 0 35	,	38 40 2 02 0 59	41 01
Total		_	_	_	m³	_	67 41
V-Maderas							
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	m³	0 173	0 173
Durmientes	6	2 40	0 30	0 12	>	0 518	0 518
Total	-	_	-		m <sup>8</sup>	-	0 691
VI—Fierros							
Tramo-Peso aproximas do		••	••	••	kg.	1510 00	1510 00
Total		_	_	_	kg.	-	1510 00

	de las iguales	1	DIMENSIONE	s	METRICA	CANTI	DAD	ES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES	_,
Tipo H—Alcantari- ila de bóveda								
Luz 0,80—Altura media 2.38								
I—Escavacion para cimientos								
Estribos	2 4	5 80 0 <b>9</b> 2	0 85 0 55	1 00 1 00	m <sup>s</sup>	9 860 2 024	11 8	384
Muros de ala	4 4	2 85 1 95	0 68 0 08	1 00 1 00	3	7 752 0 624		
66	l i	0 55 2 25	0 08	1 00		0 176	10.0	0.11
Total	4	2	0 37	1 00	m <sup>3</sup>	1 665	22 1	-
I—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.								
Cimientos—Estribos	2 4	5 80 0 92	0 85 0 55	0 90 0 90	m <sup>a</sup>	8 874 1 822	10 6	59
" Muras de ala	4	2 85 1 95	0 68	0 90		6 977		
	4	0 55	0 08 0 08	0 90	3	0 562 0 158		
	4	$\frac{2\ 25}{2}$	0 37	0 90	2	1 499	9 1	19
stribos (elevacion)	2	4 16	0 65	1 00	3	5 408	5 4	10
ímpanos	2	4 16	$\frac{0.77+0.40}{2}$	1 05	2	5 111		
deducir	1	4 16	π×0 72	$\frac{0.72}{2}$	1	3 387	1 7	72
uros de cabeza	2	3 20	0 72	2.02+1.87	3	8 963		
deducir	2	0 80	0 72	1 00	16	1 152		
	2 2	0 72	$\frac{\pi}{2} \times 0.72$	0 72		1 173		~~
•. ••• • • • • • • • • • • • • • • • •	- 11	3 20	0 36	0 15	3	0 346	6 2	59
uros de ala—Elevacion	4	$2.30\frac{1}{2}\left(\frac{0.42+0}{2}\right)$	$\times 1.87 + \frac{0.45}{1.87}$	$\frac{2+0.49}{2} \times 0.35$	>	5 937		
ados	4	0 35	$\frac{1}{2} (0.49 \times 0.55 -$	+0.42×0.55)	>	0 350		
efuerzos	4	0 32	0 08	0 77	>	0 079		
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 32 0 32	0 08 0 08	0 95 1 13	3	0 097		
	4 4	0 32	0 08	1 30	5	0 133		
4.	4	0 32 0 40	0 16 0 16	1 48 1 66	3	0 303 0 425	7 4	14
Total		_ 30	_ 0 10		m <sup>a</sup>	0 420	40 7	_
FO831 · · · ·	4	_		_	111		TUI	U

		-			<del></del>		
	20 E	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANTI	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	o de					ales	3
	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UMBAB	Parciale	TOTALK
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4			0 10 0 12		0 449 0 135	1
	4	0 60 0 50		0 08		0 067	
	4	0 50	0 42	1 3 1	,	0 014	i .
	2	2 70	0 36		•	0 350	1 015
Capa sobre la bóveda	1	4 16	2 30	0 05	•	0 478	0 478
Total	-	-	-	-	m³	-	1 493
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica p' bóveda.			_				
	1	5 60	Z	0 72	m*	4 560	1
A deducir	1	5 60	ا ـــا	0 40	,	1 407	3 153
Total	1 –	-	_	-	mª	-	3 153
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2}\left(\frac{2}{0.72}\right)$	$-\overline{0.40}^2$		m³	1 126	1 126
Total	1 -	-			m³	-	1 196
VI — Revoque							
Pies derechos	2	5 60		1 00		11 20	1[ 20
Muros de ala	4	2 98		1.95+0.38		13 89	ŧ
Dados	4	0 38 0.42+0.49		0 72	l i	1 09	1
	4	2		0 35	1 1	0 64	
Warrando ashara	4	0 35 1.82+1.08	••	0 72 1 87	1 1	1 01 5 42	1
Muros de cabeza	2	2	•	1 87	1 1	5 42	i
A deducir	2 2	$\begin{array}{c c} x & 0.72 \\ \hline 2 & 1.00 \end{array}$	i .	0 72 0 80	1 1	1 63 1 60	1
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	i :	ĺ	π 0 40	1 1	7 04	i
Intrados	1	5 60			1 1	- U4	
Total	1 -	1 - 1	- 1	-	m³	1 -	37 06

	las ales	D	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TO ALES
Tipo I — Alcauta- rilla de bóveda							
Luz 1.00 —Altura media 2,47							
I—Escavacion para cimientos							
Ratriboe	2 4	5 30 0 90	0 95 0 <b>4</b> 9	1 00 1 00	m³	10 070 1 764	11 834
Muros de ala	4 4 4	3 205 1 00 1 00	0 68 0 16 0 32	1 00 1 00 1 00		8 718 0 640 1 280	
« · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	$\frac{2.68}{2}$	0 41	1 00	,	2 198	12 836
Total	-	_		-	m³	_	24 670
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		,	,				
Cimientos—Estribos	2 4	5 30 0 90	0 95 0 49	0 90 0 90	m³	9 063 1 588	10 651
Cimientos—Muros de ala	444	3 205 1 00 1 00	0 68 0 16 0 32	0 90 . 0 90 0 90		7 846 0 576 1 152	
	4	$\frac{268}{2}$	0 41	0 90	,	1 978	11 552
Estribos—Elevacion	2	3 70	0 75	1 10	,	6 105	6 105
Tímpanos	2	<b>3 7</b> 0	$\frac{0.82+0.41}{2}$	1 25	,	5 689	
A deducir	1	3 70	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	,	3 908	1 781
Muros de cabeza	2	3 48	0 70	$\frac{2.07+2.19}{2}$	,	10 377	
A deducir	2	1 00	0 70	1 00	,	1 540	
	2	0 70	$\frac{\pi}{3}$ 0 82	0 82	,	1 479	
	2	3 48	0 22	0 12	,	0 184	7 174
Muros de ala—Elevacion	4	$2.68 \frac{1}{2} \left( \frac{0.42+0}{2} \right)$	$\frac{.88}{2.07} \times 2.07 + \frac{0.4}{1.00}$	$\frac{2+0.49}{2} \times 0.35$		7 788	
Dados	4		<b>49×0,525</b> +0	-	,	0 334	
Refuerzos	4	1 00	0 16	0 90	>	0 576	
4.	4	1 12 1 02	0 16 0 16	1 45 0 90	,	1 039 0 588	10 325
Total	-	_	_	_	m³	_	47 588

	100	D	IMENSIO	NES	Ş	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
III—Albañilería de la- drillo en mescla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4 2	3 677 0 75 0 475 0 475 2 86	0 35 0 35 0 42 0 42	0 12 0 08 0 05	>	0 515 0 126 0 064 0 013 0 329	
Capa sobre la bóveda	1	3 70	2 65	1		0 490	
Total	_	_	_	_	m*	<u> </u>	1 537
IV—Albañilería de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda							
•••••	1	5 10	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	m*	5 387	
A deducir	1	5 10	_	0 50	>	2 003	3 384
Total	$\dashv$	_		_	m³	_	3 384
V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas.							
Frente Total	2	$\frac{\pi}{2} \left( \begin{array}{c} \frac{2}{0.82} \\ - \end{array} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$		m²	1 327	1 327
VI—Revoque							
Pies derechos	2	5 10	••	1 10	m³	11 22	11 22
Muros de ala	4	3 45	••	2-15+0-38		17 46	
Dados	4	0 38 0.42+0.49	••	0 69	•	1 05	
	4	0 35	••	0 35 0 69	•	0 <b>64</b> 0 <b>9</b> 6	20 11
Muros de cabeza	2	2.02+1.20		2 07		6 67	20 11
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82		0 82		2 11	
te	2	1 00		1 10	•	2 20	2 36
intrados	1	5 10		<b>₹ 0 50</b>	•	8 01	8 01
Total	ᅦ	-	_	-	m³	-	41 70

•	de las iguales	I	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Munitino de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipe J — Alcanta- rilla de bóveda							
Luz 1 50 Altura media 3.14							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	5 72 0 40	1 05 1 05	1 00 1 00	m³	12 012 1 680	13 692
Muros de ala	4 4 4	4 05 0 80 1 95	0 68 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	> >	11 016 0 256 1 248	
***************************************	4	3 65	0 52	1 00	>	3 796	16 816
Total	-	_	-		m*	_	30 008
II—Albafiileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.			1				
Cimientos—Estribos	2 4	5 72 0 40	1 05 1 05	0 90 0 90	m³	10 811 1 512	12 323
Muros de ala	4 4 4	4 05 0 80 1 95	0 68 0 08 0 16	0 <b>9</b> 0 0 90	> >	9 914 0 230 1 123	
	4	3 65	0 52	0 90	,	3 416	14 683
Estribos—Elevacion	2	3 82	0 85	1 30	,	8 442	8 442
Timpanos	2	3 82	0.75+1.15 2	1 60	,	11 613	i
A deducir	1	3 82	$\frac{\pi}{2}$ · 1 15	1 15	,	7 936	8 667
Muros de cabeza	2	4 00	0 85	$\frac{2.60+2.72}{2}$	,	18 088	
A deducir	2	1 50	0 85	1 30	>	3 315	
he	2	1	$\frac{\pi}{2}$ 1 15	1 15	>	3 532	
	2	4 00	0 22	0 12	•	0 211	11 030
Muros de ala—Elevacion	4		×2.00+0.4		•	13 859	
Dados	4		(0. <b>4</b> 0×0.42+	-0. <b>4</b> 0×0. <b>4</b> 8)	•	0 209	
Refuerzos	4	0 80 ° 0 <b>9</b> 5	0 08 0 16	1 05 1 55	>	0 269 0 942	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	1 00	0 16	2 05	*	1 312	16 591
Total	-	_	_		m²	_	66 746

	a.e	D	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KETRICA	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	5 023 0 59 0 35	0 35 0 35 0 42	0 10 0 12 0 08	•	0 703 0 099 0 047	
	4	0 35 3 58	0 <b>42</b> 0 <b>32</b>	0 05 0 18	<b>&gt;</b>	0 010 0 412	1 271
Capa sobre la bóveda	1	3 82	3 34	0 05		0 638	0 638
Total		_	_	-	mª	_	1 909
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda							
	1	5 62	$\frac{\pi}{2}$ 1 15	1 15	m*	11 675	
A deducir	1	5 62	$\frac{\pi}{2}$ 0 75	0 75	5	4 966	6 709
Total	_	-	_	_	mª	-	6 709
V—Revoque hidráuli- co para la toma de lasjuntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{1.07} \right)$	$-\frac{2}{0.75}$	••	m²	1 83	1 83
Total	_	_	_	_	m³	_	1 83
VI-Revoque							
Piés derechos	2	5 52	••	1 30	m²	14 35	14 35
Muros de ala	4	4 78	••	$\frac{272+0.30}{2}$	,	28 87	
Dados · · · ·	4	0 52 3.42+0.48	••	0 30	>	0 62	
66	4	2	••	0 29	•	0 52	30 61
	4	0 52 2.74+ <u>1.70</u>	••	0 29	>	0 60	30 01
Muros de cabeza	2	2	••	2 60	!!	11 54	
A deducir	2 2	$\frac{\pi}{2}$ 1 07 1 50		1 07 1 30	ł 1	3 60	4 04
Intrados	1	5 62	••	π×0 75	1 1	13 24	13 24
Total				*~0 13	mª	10 21	62 24
10141	_	_	_		m.		UA 2/4

	las ales	D	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de les partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo K — Alconta- rilla de bóveda							
Luz 2.00—Altura media 2.83	1						
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	6 05 1 05	1 10 0 25	1 00 1 00	m <sup>8</sup>	13 310 1 050	14 360
Muros de ala	4 4 4	3 42 1 25 1 20	0 69 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	>	9 302 0 400 0 768	
	4	$\frac{285}{2}$ .	0 43	1 00		2 451	12 921
Total	-	_*	_		m³	-	27 281
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.						,	
Cimientos—Estribos	2 4	6 05 1 05	1 10 0 25	0 90 0 <b>9</b> 0	m <sup>8</sup>	11 979 0 9 <b>4</b> 5	12 924
Muros de ala	4	3 42	0 68	0 90		8 372	
66	4	1 25 1 20	0 08 0 16	0 90		0 360 0 691	
	4	$\frac{285}{2}$	0 43	0 90	>	2 205	11 628
Estribos—Elevacion	2	4 05	0 90 1.00+0.77	1 10	•	8 019	8 019
Timpanos	2	4 05		1 90	•	13 620	
A deducir	1	4 05 (arc. 1	2202322	$2.00\times\frac{0.55}{2}$	*	8 165	5 455
Muros de cabeza	2	4 30	0 90	$\frac{2.20+2.32}{2}$	,	17 492	
A deducir	2	arc, 122º2	\ 2		,	2 076	
	2	(arc. 122023'	1.15×1.15—2.	$00 \times \frac{0.55}{2} 0.90$	*	1 552	
	2	2 00	1 10	0 90	>	<b>3 9</b> 60	
	2	4 30	$\frac{0.05+0.12}{2}$	0 30	*	0 219	9 685
Muros de ala—Elevacion	4	$2.95 \frac{1}{2} \left( \frac{0.85 + 0}{2} \right)$			•	8 762	
Dado	4	$0 \ 35 \ \frac{1}{2}$	0.58×0.49+	-0.58×0.42)	*	0 369	
Refuerzos · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 42 0 42	0 08 0 08	0 85		0 114	,
	4	0 41	0 08 0 16	1 25 1 50	:	0 164 0 403	
ds	4	0 42 0 42	0 16	1 75	•	0 470	10 885
m . 1	4	0 37	0 16	1 95	m <sup>8</sup>	0 462	58 596
Total		<u> </u>	-	ı –	ш	u —	00 ,,00

SECTION 1		<del>                                      </del>					
	de las iguales		DIMENSIONE	ES	TRIC	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero d partes ig	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALBS
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica,							
Coronamientos	4 4 4	3 98 0 75 0 53	0 35 0 35 0 42	0 10 0 12 0 08	m²	0 557 0 126 0 071	
	4	0 53 3 80	0 42 0 32	0 05	,	0 015 0 438	1 207
Capa sobre la bóveda	1	4 05	2 80	0 05		0 567	0 567
Total	,		2 00		m,	0 301	1 774
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda			_	_	ш		
··· • ···· · · · · · · · · · · · · · ·	1	5 95 arc.	122°23′ (1.		m*	15 267	
A deducir ·	1	5 95 arc.	122°23′ (1.	$\frac{15\times1.15}{2}$	•	8 404	6 863
Total	_	_	-	_	m³		6 863
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	arc. 122°23′ (	$\frac{1.55\times1.55}{2}$	$\left(\frac{1.15\times1.15}{2}\right)$	m²	2 31	2 31
Total		-	_	-	m²	_	2 31
VI-Revoques			•				
Piés derechos	2	5 85	••	1 10	m³	12 87	12 87
Muros de ala	4	3 70	••	$\frac{2.23+0.36}{2}$		19 17	
	4	0 75 0.42+0.49	••	. 0 36	•	1 08	
	4	2	••	0 35	,	0 64	04
•••••••••••••••••••••••••••••••••••••••	4	0.75	••	0 35	•	1 05	21 94
Muros de cabeza	2	2.95+2.20		2 20	>	11 33	
A deducir	2	arc. 12	2 (1.55-	$-\frac{1.15}{0.00}$	•	2 36	
	2	(arc. 1220)	$\frac{3}{1.15} - \frac{2}{1.15}$	$\frac{00\times0.56}{2}$	•	1 73	یه ا
***********	2	2 00	10300	1 10	"	4 40	2 84
Intrados	_	5 95 —	arc. 122°2	3' × 1.15 —	w,	14 61	14 6l 52 26

	las	1	DIMENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo L — Alcanta- rilla de bóveda							
Luz 3.00—Altura media 3.43							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	6 14 0 95	1 35 0 15	1 00 1 00	m³	16 578 0 570	17 148
Muros de ala	4 4 4	4 28 1 75 1 40	0 75 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	>	12 840 0 560 0 896	
	4	0 54	3 68	1 00	•	3 974	18 270
Total	-	<del>.</del>	-	-	m³		35 418
ll—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos — Estribos	24	6 14 0 95	1 <b>3</b> 5 0 15	0 90 0 90	m³	14 920 0 513	15 433
Muros de ala	4 4 4	4 28 1 75 1 40 0 54	0 75 0 08 0 16 3 68	0 90 0 90 0 90 0 90	,	11 556 0 504 0 806 3 577	16 443
Estribos—Elevacion	2	4 14	1 15	1 10	1	10 474	10 474
Timpanos			$08'\frac{1.556}{9} + 2$		1 1	54 582	
A deducir	1	4 14	4 38	3 056	l i	27 70 <b>8</b>	
к	1	4 14 arc.	134° 46′ 2.18	$-3\times0.63$	,	18 792	8 082
Muros de cabeza	2	•	•	$\frac{2.75+2.82}{2}$		<b>28 073</b>	
A deducir	2	arc. 134046	_\ 2.131.65	0 90	,	3 980	
	2	arc. 134°46	$\frac{2}{1.63} = \frac{3.00 \times}{2}$	<u>0.63</u> )0 90		3 923	
	2	3 00	1 10	0 90 0.05+0.08	•	5 940	
***************************************	2	5 60	0 25	2		0 182	14 048 64 480

	de las		DIMENSIO	NES	ZG.	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espeser	Altura	UNIDAD BETRICA	Parciales	TOTAL®
Muros de ala—Elevacion	4	8.78(0.97+0		  19+0.42  2 ×0 33	mª	31 168	64 430
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 50	0.49 + 0.42	0 33		0 300	
Refuerzos	444444	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35	0 08 0 08 0 08 0 08 0 08 0 16 0 16 0 16 0 16	1 00 1 19 1 39 1 58 1 77 1 96 2 16 2 36 2 55	>	0 112 0 133 0 156 0 177 0 198 0 439 0 484 0 529 0 539	
Total III—Albañileria de ladrillo en mezola hidráulica.		_	_	_	m³	-	98 715
Capa sobre la bóveda	4 4 4 4 1	5 20 0 52 0 45 0 45 5 14 4 14	0 36 0 47 0 42 0 42 0 32 arc. 7108'>	0 10 0 12 0 08 0 05 3 0 18 (4.556×0.05	m <sup>s</sup>	0 749 0 117 0 060 0 013 0 592 1 171	[ 531 1 171 2 703
IV—Albañileria de ladrillo en mesola hidráulica para bóveda  Total V—Revoque hidráulipara la toma de las juntas.	1	5 94	re. 134° 46′ 2 —	2:13-1:63)	m³ [	13 133	13 133
Frentes	2	are 134° 46' (2	2 1.13—1.63 —	 -	m³ m³	4 42	4 42
Piés derechos	2 4 4 4 0	5 94 4 90 0 60 0 42 + 0.49 2 0 60	  	1 10 2.80+0.35 2 0 35 0 33 0 33	m² -	13 07 30 87 0 84 0 60 0 79	13 07 33 19
•••••		0 00		0 00	1	- 13	46 17

	las ales	I	DIMENSIO	NES	3	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros de cabeza	2	$\frac{3.08+4.22}{2}$		2	75 m³	20 08	<b>4</b> 6 17
A deducir	2	arc. 134°46′	$(\frac{2}{195-1})$	$-\frac{2}{63}$ .		2 69	
	2	(arc. 134°46	$\frac{1}{1.63}$ $\frac{3.0}{1.63}$	$\frac{0\times0.63}{2}$ ).	. >	4 36	1
	2	3 00		1	10	6 60	6 43
Intrados	1	5 94	arc. 13	$4^{\circ}4\dot{6}'  imes 1.6$	3	22 77	22 77
Total		_	-	-	ma	-	75 37
Alcantarilla sifon Tipo—M							·
Luz 0.80—Altura media 2.78	1 1						
I—Escavacion para cimientos				0			
Muros de entrada y sa- lida	4	2 85	0 34	2 (	00 m <sup>a</sup>	7 752	7 752
Recipientes	2	1 85 0 70	1 64 0 35			27 306 4 410	
Гиbo	1	4 00	2 30			23 000	54 716
A deducir	2	1 64	$\frac{0.40+0.9}{2}$	<u>00</u> 0 :	20 *	0 426	
	2	1 64	$\frac{1.00+2.9}{2}$	28 1 1	98	12 924	
	2	2 30	0 60	1 1		5 465	18 815
Total	-	_	-	_	m³	_	43 653
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria							
Cimientos—Muros de en- trada y salida	4	2 85	0 34	0 9	90 ms	3 488	3 <b>4</b> 88
Slevacion — Idem	4	2 85	0 24	1 1	10	3 010	3 010
Recipientes	2	0 80	0 40			1 664	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2 4	0 80 1 15	0 32	4	50 🕨	0 461 6 624	
	2 2	2 10 0 80	0 50 0 80			9 450 0 410	
**	2	2 10	0 10			0 168	
			1			18 777	6 498

	de las		DIMENSION	ES	ETRICA	CANT	IDADES
INDICACIÓN DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UMBAD ME	Parciales	TOTALES
A deducir	2	1	0 80	0 50	mª	18 777 0 640	
	2		$\frac{0.61}{2} - \frac{0.80}{2}$	$\frac{\times 0.46}{2}$ 0 50	•	0 082	
	2	arc. 81°5	$7' \left(\frac{1.11-0.61}{2}\right)$	0 50	•	0 615	17 440
Tubo Piso	2 1	4 00 4 20	0 72 0 80	0 75 0 32	;	4 320 1 075	
Tubo, piés derechos	2	4 20	0 65 0.65×0.45	0 80	•	4 368	
Timpanos	2	4 20	0.65×0.45	1 05	"	4 851	
▲ deduçir	1	arc. 81°57'	$\frac{0.61}{2} - \frac{0.80}{2}$	(0.46) 4 20	,	0 845	 
a	1	arc. 81057	$\frac{1}{2}\left(\frac{1.11^{2}-0.61^{2}}{2}\right)$	4 20		2 583	11 686
Total	-	_	` _	_	m³		35 624
III—Empedrado							
Muros de entrada y sa- lida	2	2 85	0 80		m³	4 56	4 56
Total		_	_		m³		4 56
IV—Albañilería de la- drillo en mezola hi- dráulica para bóveda		·					<del></del>
Bóveda	1	<b>5 20</b>	arc. 81057'	$\left(\frac{\frac{2}{1.11-0.61}^2}{2}\right)$	m³	3 198	3 198
Total	-	-	- 1		m*	_	3 193
V—Albañileria de ladrillo en mezela hidráulica.							
Coronamien tos	4	2 85 1 15	0 29 0 37		m <sup>s</sup>	0 331	
**	2	2 15	0 55	0 10 0 10		0 170 0 237	0 738
Fondo de los recipientes.	2	0 80	υ <b>8</b> 0	0 05	>	0 064	0 064
Capa sobre la bóvoda	1	4 20	2 10	σ 05	•	0 441	0 441
Total	-	_	_	_	m*	_	1 243
V—Revoque hidráu- lico							
Muros de entrada y salida	4	4 00		1 00	m³	16 00	16 90 16 00

•	de las		DIMENSION	TES	A C	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Latgo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Recipientes	4	3 13		υ 80	m <sup>3</sup>	10 02	16 00
16	2 2	3 13 4 13	••	0 80 0 80	3	5 01 6 61	
A deducir	2	0 80	2	0 80		1 28	
	2	_	2		,	1 23	
	2	arc. 81057'_0.	$\frac{1}{61} \frac{0.80 \times 0.46}{2}$		,	0 16	18 97
Tubo, piés derechos	2 1	5 20 5 20	••	0 80 0 80	m <sup>2</sup>	8 32	12 48
Total	1			_ 0.80	431	4 16	47 45
VI—Revoque en mes- cla ordinaria					13) 2		************
Frentes	2	2 10	••	1 90	,	8 31	8 31
Costados	4	1 98	••	0 50	3	3 96	
	4	$\begin{array}{c c} 1 & 98 \\ 3 & 00 + 1.10 \\ \hline 2 \end{array}$	••	0 30		2 37 16 23	
	4	0.40+1.10		0 30	m 2	0 90	23 .46
Total	_			_			31 77
Alcantarilla sifon Tipo—N		,					
Luz 1.00 Altura media 3,16							
I-Escavacion para cimientos							
Muros de entrada y sali- da	4	2 00	0 42	1 90	m³	6 384	
dem idem	4	0 60	0 60	1 90	3	2 736	9 120
Recip <b>ientes</b> Ide <b>m</b>	2 2	1 50 2 80	2 20 0 60	5 05 5 05	2 20	33 330 16 968	
A deducir	4	0 86	0 42	0 86		0 621	
	4	0 60	0 60	0.86 + 1.46	ec !	1 670	
*** *******	2	1 50	2 20	9 1 46	3	9 636	۱.
••	2	$\frac{1.50+0.90}{2}$	2 20	0 60		3 168	
16	2	$\frac{0.90+0.40}{2}$	2 20	0 20		0 572	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	2 80	0 60	2 06		6 922	36 829
							45 349

•	nies Bies	D	IMENSIONE	s	TEICA	CAN
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METBICA	Parciales
Tubo	1 2	4 20 4 20	2 80 0 90	2 32 0 60	m*	27 28 4 53
Total	_	_	_		m <sup>s</sup>	-
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.						
Cimientos - Muros de en- trada y salida	4 4	2 00 0 60	0 42 0 60	0 90 0 90	m³	3 n2 1 29
Elevac on—Muros de en- trada y salida Idem idem	4	. 2 00 0 50	0 <b>32</b> 0 50	1 00 1 00		2 56 1 00
Reciptentes	2 4 4 2 2	1 00 1 50 1 50 1 00 2 60	0 50 0 50 0 60 1 00 0 <b>60</b>	4 05 4 13 0 92 0 50 5 05	> >	4 050 12 390 3 313 1 000 15 750
A deduoir	2		$0' \left( \frac{1}{1 \cdot 1^{2} - 0.5^{2}} \right)$	0 60	•	1 57
	2	(arc, 155010'	2		1 1	0 35
Tulo. Piés derechos, elevacion	2 2 2	1 00 4 20 4 20	0 60 0 80 0 9·1	0 60 0 60 0 92	> >	0 726 4 03: 6 95
Tímpanos	2	4 20 4 20	$\frac{1.15 + 0.95}{2}$ 1 00	1 30 0 32	>	11 <b>4</b> 6
A deducir	1	arc. 155010	2	4 20	,	5 52
	1	arc. 155°10'	$\frac{\overline{0.51}}{2} - \frac{1.\times}{2}$	0.11 4 20	•	1 30
Total	-	_	_	_	m <sup>s</sup>	-
III—Empedrado						
Entrada y salida	2	2 60	1 00	••	m³	5 2
Total	_	-	_		m²	_

			·	1			
	las	I	DIMENSIONE	S	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numino de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 2	2 05 2 00 2 70	0 42 0 60 0 70	0 10 0 10 0 10	mª	0 344 0 480 0 378	1 202
Fondo de los recipientes	2	1 00	1 00	0 05	>	0 100	0 100
Capa sobre la bóveda	1,	4 20	2 70	0 05	•	0 567	0 567
Total		_	_	-	m³	-	1 869
V—Albañilería de la- drillo en mezola hi- dráulica para bóveda	,		٠	(-2 -2)			
*****	1	5 40	arc. 155010'	$\left(\frac{\frac{2}{1.11-0.51}}{2}\right)$	mª	7 106	7 106
Total	-	_ `	_	-	m*	-	7 106
VI—Revoque hidráu- Noo					_		-0.00
Muros de entrada y salida	4	2 50		1 00	m³	10 00	10 00
Recipientes	2 4 2	1 00 1 00 1 00	 	3 55 4 50 4 50	5	7 10 18 00 9 00	•
A deducir	2	arc. 15501	$0'\left(\frac{1.11}{2} - \frac{0.51}{2}\right)$	<u>.</u>	•	2 63	
	2	(arc. 15	$\frac{1}{50} \frac{10^4}{100} \frac{\frac{1}{0.51}}{2} - \frac{1}{1}$	$\times 0.11$	>	0 59	
••	2	1 00	*	0 60		1 20	29 68
Tubo	1 2	5 40 5 40		1 00 0 60	•	5 40 6 48	11 88
Total		_			m*	-	51 56
VIIRevoque en mez- cla ordinaria						•	<del></del>
Lado de la via	2 4 4 4	2 60 0 60 0 30 1.30+3.06		2 n6 2 06 2 06 2 06	m³	10 71 4 94 2 47 16 73	. 1
**	4	1.10+0.40		0 30	,	0 90	35 75
Total	_	_	-	_	m²	_	35 75

	las	1	DIMENSIONES	3	PICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Munero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Tipo O—Alcantari- lla sifon							
Luz 1 50—Altura media 3 51							
I—Bscavacion para cimientos							
Muros de entrada y salida	4	2 00	0 42	2 10	m³	7 056	7 056
Recipientes	2 2	2 70 3 70	1 90 0 75	5 51 5 51	,	56 533 30 581	
deducir	4	1 01	0 42	$\frac{1}{2}$		0 857	
	2	2 70	2 00	-1 01	•	10 908	
	2	2 70	$\frac{2.00+0.75}{2}$	1 25	•	9 281	
	2	2 70	0 90+0.40	0 20		0 702	
	2	3 70	0 75	2 26		12 543	52 82
Cupo	2	4 20 4 20	3 70 1 20	2 57 0 68	,	39 938 6 854	<b>4</b> 6 79:
Total		_	_	•	m³		106 67
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Muros de en trada y salida Elevacion—Idem idem	444	2 50 2 50	0 42 0 32	1 00 1 10	m <sup>s</sup>	4 200 3 520	7 72
Recipientes	2	1 50	0 50	3 65	,	5 475	
	2 2 4	1 50 1 50	0 32	0 86 5 51	>	0 826 16 530	
46	13	3 50	0 65	5 51	•	25 071	
*********	2	1 50	1 50	0 50	,	2 250	
A deducir	2	arc. 99052	$\left(\frac{\overline{1.63}^2-\overline{0.98}^2}{2}\right)$	0 65	,	1 960	
	2	arc 99052'	$\frac{2}{0.98}$ 2 $\frac{1.50}{2}$	(0.35) 0 65		0 768	
		1 50	0 80	0 65		1 560	45 86
Γubo—Piso	1	4 20	0 32	1 30	,	1 747	
" Piés derechos elev.	3	4 20	1 00	0 80	*	6 720	
" cimient. " Timpanos	2	4 20 4 20	1 20 1 00+0-88	1 00 1 75		8 064 13 818	1
Timbomos		T 40	2	1 19	,	19 010	

•	las Jales		DIMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
A deducir	1		$\left(\frac{\overline{1.63}-\overline{0.98}^2}{2}\right)$		mª	80 349 6 635	53 584
" Total	1	(arc, 99°5	2'0.98 1.50	$(\frac{0 \times 0.35}{2})$ 4 20	m <sup>s</sup>	2 598	21 116 74 700
lll— <b>Empedrad</b> o							<del></del>
Entrada y salida	2	2 18	1 50	••	m³	6 54	6 54
·- Total	_	_	<u>.</u>	-	m,		6. 54
IV—Albañileria de la- drillo en mezela hi- dráulica.		. •		,			
Coronamientos	4 4 2	2 05 2 00 3 60	0 42 0 60 0 75	0 10 0 10 0 10	IIA.8 3 5	0 344 0 480 0 540	1 364
Fondo de los recipientes	2	1 50	1 50	0 05	>	0 225	0 225
Capa sobre la bóveda	1	4 20	3 60	0 05	,	0 756	0 756
Total		-	_		m*	_	2 345
lV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica p' bóveda.		·					
	. 1	5 <b>50</b> as	rc. 99°52′( <u>1.6</u>	$\frac{2}{3-0.98}^{2}$		8 295	8 295
Total		-	- `	)	mª	_	8 295
VI—Revoque hidráu- lico			-				
Muros de entrada y salida	4	2 50	••	1 10	m³	11 00	11 00
Recipientes	2 4	1 50 1 50	••	3 96 4 96	>	11 88 29 76	
A J. 1	22	1 50	2_2	4 96	•	14 88	,
A deducir	2	arc. 99052	$\left(\frac{\overline{1.63}-\overline{0.98}}{2}\right)$	••	•	3 02	
••	2	.(arc. 99º5	$2' - \underline{0.98}^2 - \underline{1.}$	$\frac{50\times0.35}{2}$	,	1 18	
	2	1 50	*	0 80	•	2 40	49 92
Tuho	1 2	5 50 5 5 <b>9</b>		1 50 0 80	,	8 25 8 80	17 00
Total		_	<b>–</b> ·	_	m³	_	77 97

partes iguales	Largo	Espesor		METRICA	3	$\widetilde{}$
		2.pc.su	Altura	UMBAB	Parciales	TOTALES
1						
2 4 4 4	0.95 + 3.11	  	2 66 2 66 2 66 2 26	m³	18 62 6 92 5 32 18 35	
4	1.10+0.40	••	0 30	٠	0 90	50
-	<b>–</b>	-		m²	_	50
4	1 70 0 66	0 48 0 08	1 30 1 30	m³	4 243 0 275	
4	0 18	0 18	0 48	*	0 031	4 4
2 2	2 15 0.18+1.05	<b>2</b> 16 0 87	_		28 979 2 311	
2 2	1 05 1.05 + 0.80	0 40 0 30	2 16 2 16	•	1 814 1 199	
2	0 80	0 60	2 16	•	2 074	21
1	4 20	ነ 40	2 12		12 466	12
_	- ,	-	-	m³		38
4 4	1 70 0 66	0 48 0 08			1 306 0 084	1
4	1 70	0 32	1 10	,	2 394	2
4 2 2 2 4 .2	1 65 1 00 2 00 1 15 2 15 *×0 30	0: 50 0: 50 0: 50 1: 00 0: 08 0: 30	2 32 3 32 0 16 1 50	3	10 956 2 320 6 640 0 368 1 032 0 283	
	4 4 4 2 2 2 2 1   44 4 4 2 2 2 4	4 0 65 0 50 0.95+3.11 4 1.10+0.40 2 1.10+0.40 2 2 15 0.18+1.05 2 1 05 1 05+0.80 2 2 80 1 4 20 	4 0 65 0 50 0 50 0 50 0 50 0 50 0 50 0 5	4 0 65 0 50 2 66 4 0 50 0 50 0 50 2 66 4 1 10+0.40 0 0 30	4 1 70 0 48 1 30 m³ 1 105 0 40 2 16 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 2 15 2 16 3 12 3 2 1 05 0 40 2 16 3 2 2 0 80 0 60 2 16 3 2 0 80 0 60 2 16 3 1 4 20 1 40 2 12 3 3 32 3 32 3 32 3 32 3 32 3 32 3	4 0 65 0 50 0 2 66 5 32 18 35 0 90 0 90 1 1 30

**.**..

.

,	de las iguales	DI	MENSIONE	S	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Евревот	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tubo	1	4 20 4 20	1 40 1 24	0 32 0 86		1 88 <b>2</b> 4 479	24 817
A deducir	1	. 4 20	π×0 30	Ų 30		1 188	5 173
Total		_	_	-	m <sup>8</sup>	_	29 990
III—Piso de piedra							
Fondo de entrada y salida	2	1 90		1 00		3 80	3 80
Total IV—Albañilería de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		<del>-</del> .	_	, <del></del>	m²		3 80
Coronamientos	4 4 2	1 73 1 68 2 06	0 35 0 53 0 53	0 10 0 10 0 10		0 242 0 356 0 218	0 816
Fondo de los recipientes	2	1 30	1 15	0 06	•	0 150	0 150
Total	-	_	_	-	m <sup>s</sup>	_	0 966
V—Revoque ordi- nario				• *			
rentes	2	2 00		1 20	m²	4 80	4 80
ostados	4 4 4	2 35 1 50 0 32	••	1 00 0 30 0 30	•	9 40 1 80 0 38	11 58
Total	_	_	_		m²	_	16 38
71—Revoque en mes- cla hidráulica							
Entrada y salida	4	2 20	••	1 00	m³	8 80	8 80
Recipientes	4 2 2 2	1 15 1 00 1 00 π×0 30	••	3 12 2 12 3 12 0 30	>	14 35 4 24 6 24 0 57	24 26
Total			_	_	m²	_	33 06
VII—Fierros Tubo de 0º008 de espe-						200 07	400
sor-Peso aproximado.	'	••		••		628 07	628 07
Total	-	_	- ]	_	kg.	_	628 07

٠

•

	10 10	I	DIMENSIONE	<u>s</u>	HETRICA	CANTI	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iginios	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MIKT	Parciales	TOTALER
PUENTE							
Luz 10,22, Hect6met, 903,50							
I—Escavacion para ofmientos				•			
Estribos Refuerzos	2 4	6 60 1 20	1 63 0 23	1 20 1 20	m³	25 82 1 32	<b>2</b> 7 1
Muros de ala	4	5 63	1.41+0.70	1 20		28 51	
Réfuerzos	4	2 50 3.55+4.10	0 16	1 29	•	1 92	
	4	2	0 32	1 20	•	5 88	
Dados	4	0 82	0 70	1 20	•	2 76	39 (
Total		-	_	-	m³	-	66 2
II—Albañilería de la- drillo en mezola or- dinaria.				,			
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	6 60 1 20	1 63 0 23	1 10 1 10	m³	23 66 1 21	24 8
Muros de ala	4	5 63	$\frac{1.41+0.70}{2}$	1 10	•	26 13	
Refuerzos	4	2 50	0 16	1 10	•	1 76	
	4	$\frac{3.55+4.10}{2}$	0 32	1 10	•	5 39	
Dados	4	0 82	0 70	1 10	•	2 53	35 8
Elevacion—Estribos Refuerzos	2	5 40	0 50	3 61 4 19	>	19 46	
sciucizos	2 2 2	5 40 5 40	0 40 0 16	3 65	;	18 10 6 31	<b>4</b> 2.
	2	5 08	0 16	2 65	3	4 31	48 2
Elevacion—Refuerzos  Muros de vuelta	2 4	4 76 1 60	0 16 0 50	1 65 4 52	;	2 51 14 46	
Refuerzos	4	0 54	0 16	3 65	•	12 61	İ
	4	0 38 0 22	0 16 0 16	2 65 1 65	3	0 64 0 23	30 4
Muros de ala	4	5.78 1 (1.28+0	$\frac{.42}{\times}$ 4.81 $+\frac{0.53}{}$	$(+0.42 \times 0.50)$	,	44 68	
Refuerzos	4	0.50十0.15	0 32	3 40	,	1 41	
	4	2 0 50	0 32	3 13	1.	2 00	
46	4	0 50 0 50	0 32 0 32	2 86 2 59	;	1 83 1 66	
**	4	0 50	0 32	2 32		1 48	

	lus ales	D	MENSION	ES .	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4	0 50	0 32	2 05		53 06 1 31	139 34
	4	0 50 0 50 0.30+0.15	0 32 0 32	1 78 1 51	•	1 14 0 97	
••	4	0 50	0 16 0 16	0 80 0 80	,	0 12	
	28 4 4	0 50	0 16 0 16	2 03 1 76	•	1 82 0 64 0 56	
1.	4	0 50 0 50	0 16 0 16	1 49 1 22	<b>»</b>	0 48	
,	4	0 50	0.16 $0.42 + 0.52$	0 95	*	0 30	
Dados	4	0 72	2	0 50	•	0 67	61 46
A deducir—Capa sobre el estribo Idem idem	2 2	5 40 5 40	0 50 0 40	0 15 0 15	>	0 81 0 65	1 46
Total	_	_	-	_	m³	<u> </u>	199 35
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			•	•	•		,
Coronamientos — Muros	4	6 80	0 40	0 10	m <sup>8</sup>	1 10	,
Dados	4	0 77 0 45	0 40 0 42	0 10 0 08	•	0 12 0 06	
***************************************	4	0 45	0 42	. 0 05	>	0 01	1 29
Muros de vuelta	4	1 66 1 66	0 56 0 56	0 10 0 08	>	0 37 0 30	
	4	0 56	0 56	$\frac{0 \ \dot{0}\dot{5}}{3}$	•	0 02	
n "	4	1 10	0 56	$\frac{0 \ 05}{2}$	,	0 06	
Capa sobre el estribo	2 2	5 40 5 40	0 40 0 50	0 15 0 15	>	0 65 0 81	
Zócalo	4	6 50 0 60+0.45	1 10 1 05	0 05 0 <b>05</b>	>	0 72	
Almohadillas	8	3 20	0 49	0 03	*	0 11 • 0 26	3 30
Total	_		_	_	m³	_	4 59
VI-Revoque					i		
Estribos	2 8	5 42 1 60		2 57 0 21	m²	27 86 2 69	
	8	0 50	.:	0.21	•	0 84	
·k	4	0 70	••	$\frac{3 \ 20}{2}$		4 48	
	1 1	l				35 87	

	las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	CIDADES
INDICA(40N DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UMBAD MET	Parciales	POTALES
Muros de ala	4	7 50		4.35+0,50	m²	35 87 72 60	
Dados	4	0 90		0 60		2 16	
46	4	0 50	••	0 60 0 50		1 20 1 80	113 63
Total	1 1	<del>-</del>	_	-	m²	_	113 63
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas — Durmientes	17	2 80	0 24	· 0 13	m³	1 49	1 49
Total	_	_	_	-	m³	_	1 49
Fierro — Tramo — Peso aproximado	1		••	.,	kg.	9635 00	9635 00
Total •	-	_	_	-	kg.	_	9635 00
Puente sobre el Rio Mendoza			,				
Luz 100,698. Hectó. 1027,75 —							
I— Iscavacion para cimientos						•	
Estribos	2 2	22 59 17 50	1 15 1 00	2 32 2 32	m³	120 540 81 200	
	2	$\pi(7.85+12.495)$	2 40	1 60	,	245 453	
••	4	10 60	2 40	1 60	>	153 600	600 793
Total	-	<u> </u>	-	-	m²	_	600 793
II—Albañileria de la- drillo en mezola hi dráulica.			•				
Cimientos—Estribos	2 2	22 59 17 50	1 15 1 00	0 80 0 80	m³	41 566 28 000	69 566
Elevacion	2	22 29	0 65	1 22	•	35 35 <b>2</b>	
••••••••	2	(22.29+17.79) 2	U 65	1 50	>	39 078	
Refuerzos	2 2	17 10	1 00 0 75	2 00 0 72	•	68 400 14 526	157 350
	2				'		226 92

***	la la	DIN	MENSIONES	3	TRICA	CANTI	DADES
INDICAGION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo .	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Desensa de los estribos.	2	π 8 895	5 00	0 16	mª	23 356	226 925
	2	$\frac{\pi(7.85+12.495)}{2}$	2 80	0 32	•	57 272	
	2	$\pi$ ( 10 02 + 5.87.)	2 10	0 16	,	16 773	
t; #t	4	10 00 10 00	2 80 2 10	0 32 0 16	•	35 840 13 440	145 68
Total	-	_	_	_	m³		372 60
III—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Estribos (elevacion)	2	17.79 + 6.60	0 65	3 73	mª	59 134	
A deducir	2		0 25	0 80	>	2 020	57 114
Refuerzos	2 2 2	13 45 9 90 6 80	0 75 0 50 0 20	0 48 1 20 1 00		9 684 11 880 2 720	24 28
Total		_	_	-	m³	_	81 39
IV — <b>Bev</b> oque							
	2	17.79 + 6.60		3 73	m³	90 97	
	4	6 70		0 65	•	17 42	108 3
Total	-	-	-	_	m²	_	108 3
V−Maderas y fierros para tramo							
Maderas — Durmieutes	153	2 80	0 24	0 13	m³	13 366	13 36
Total	-	_	-	_	m³	_	13 36
Fierros — Tramos — Peso aproximado	9	••			kg.	88715 00	86715 0
Diagonales y tirantes de las columnas — Peso aproximado					•	2000 00	2000 0
Columnas—Peso aproxi- mado	••			••	,	105200 00	105200 0
Total	_	_	_	_	kg.	_	193915 0

.

	de las	DI	MENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Puente oblicuo							
Luz 10,00 Hecfő, 1308.88,50 —							
I—Escavasion para cimientos	:						
Estribos	2	6 60	1 50 0 17	1 725		1	
	2	0 08	$\frac{0}{2}$	1 725	>	0 023	34 178
Muros de ala		1.38+1.05 2	0 57	1 85	•	2 562	
76 66	2	1.05+0.78	1 93	1 85	•	6 602	
	2	1.46+1.14	2 50	1 65	,	10 735	19 889
Muros de vuelta	2	0 62	0 90	1 85	•	2 065	
a		0.72 + 0.06	0 90	1 85	,	1 299	3 364
Total	_	_	-	_	m³	. —	57 431
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	6 60	1 50	0 90	m³	17 820	
	2	0 08	$\frac{0 \ 17}{2}$	0 90	•	0 012	17 832
Muros de ala	2	1.38+1.06	0 57	0 90	,	1 247	
	11	1.05 + 0.78	1 95	0 90	<b>&gt;</b>	3 212	
		1.46 + 1.14	2 50	0 90	,	5 850	10 309
Muros de vuelta		2	0.90	0 90		1 004	10 500
utos de vuelta	2 2	0.62	0 90	0 90		0 632	1 636
Elevacíon—Estribos	2	6 40	1 06	1 62	>	21 980	
11	2 2 4	5 44 1 00	0 37 0 48	0 35 0 685	>	1 409 1 394	
	4	1 06	0 48	0 19	>	0 387	
Refuerzo	2	7.30 + 6.40	0 20	1 80	•	4 932	•
A deducir	2	0 10	$\frac{0 \ 30}{2}$	0 35	>	0 011	
······································	2	0 15	$\frac{0}{2}$	0 35	>	0 024	
	4	0 37	0 25	0 10	•	0 037	30 030

				•			
	las	D	IMENSIONE	S .	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo.	Espesor	Altura	UNIDAD MIÉN	Parciales	TOTALES
Muros ala	4		(2.306+0.48+0	). 70 . 1. 10)1.80	m³	8 231	59 807
	2	$\frac{1.40+1.00}{2}$	0 48	1 10.	•	1 267	
	2	0 22 1.05+1.00	$\frac{1}{2}$	1 82	•	0 440	
b	2	2	0 48 1 10	1 10 1 65	,	0 399	
	2	0 22 0 50	0 20	1 80		0 360	
66	2	0 50	0 20 0 20	1.50 1.20	3	0 300 0 240	
46	2 2	0.80 + 0.65	0 20	0 95	,	0 276	12 595
Total		2 -	_	_	m <sup>8</sup>		72 402
IlI—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos-Estribo		1 10	0 52 0 48	0 18 0 05	m³	0 412 0 102	-
	4	1 06 0 58	0 48	0 05	,	0 028	
	4	0 48	0 48	$\frac{2}{0.05}$		0 015	0 557
Muros ala	2	2 51 2 17	0 42 0 54	0 10 0 10	ari Ji	0 211 0 234	
Muros vuelta	2	$1.55 \times 1.05$	0 54	0 10		0 135	
	2	$\frac{1.10\times1.05}{2}$	0 54	0 10	3	0 116	0 696
Capa sobre estribo	2	4 94	0 37	0 15	3	0 548	
A deducir	2	0 10	$\frac{0\ 30}{2}$	0 15	30	0 005	
	3	0 15	$\frac{0.45}{2}$	0 15	20	0 010	0 533
Total			<u> </u>	_ '	m³	_	1 786
l∇—Re <b>v</b> oques							
Estribo	2 2 4 4 8 8	6 78 5 80 0 70 0 50 1 06 0 50		1 62 0 35 0 69 0 69 0 19 0 19	m <sup>3</sup>	21 97 4 06 1 93 1 38 1 61 0 38	•
	4	0.46+0.12	••	2 31	3	1 34	32 67 32 67

	2 0	DI	MENSIONI	ES	Š	CANI	TDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNEDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	2	$\frac{2.40+1.15}{2}$		2 35	m³	8 34	32 67
u	2	060+0.92	••	1 15		1 75	
e	2	$\frac{1.00+1.05}{2}$		1 15	,	2 36	
	2	2.40+1.15		1 85	,	5 57	
	2	0.50+0.70	••	1 15		1 38	
·	2	$\frac{1.00+1.20}{2}$		1 15	,	2 53	21 93
Total	_	_	<u> </u>		m³	_	54 60
V—Maderas y flerros para tramos							
Maderas—Durmientes Apoyo de las vigas	22 4	2 80 0 50	0 25 0 50	0 1 <b>2</b> 0 12		1 848 0 120	1 968
Total	_	_	_	_	m³	_	1 968
Fierros — Tramo — Peso aproximado	1	••	·	••	kg.	11982 00	11982 00
Total	-	<b>-</b> ·	<b>-</b> .	-	kg.	_	11982 00
Puente oblicue so- bre el sanjen Luz 30,00 Hetóm, 1313,88,00							
I—Escavacion para oinientos							
Villa de la Paz-Estribo.	1	4 16	2 66 0 25	ŀ		30 430	
Muros de vuelta	1	0 25 6.72+5.30	$\frac{\frac{2}{2}}{142}$	2 70 . 2 85		0 084 24 322	
	2		0 26	2 80		6 625	
	1	5 08 1.42+1.03	1 42 0 42	2 75 2 70	1 1	19 837 2 778	84 076
Mendoza—Estribo	1	2 4 16	2 66	2 55		28 217	ĺ
Mendoza Estrico	1	0 22	$\frac{0}{2}$	2 60	1 1	0 063	
Muros de vuelta	1	7.07 + 5.65	1 42	2 45		22 126	
**	2 1	5 00 5 62	0 26 1 42	2 50 2 55		6 500 20 350	
	1	$\frac{1.42+0.92}{2}$	0 48	2 60	m <sup>a</sup>	1 460	78 716 162 792
Total	-	-		_	m	-	102 186

	las ales	i	DIMENSION	IES	KETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS ÓBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIBAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drilk: en mezola hi- dráulica.							
Villa La Paz—Cimientos	1	4 16	2 95	1 40	m <sup>s</sup>	15 492	
Estribos	1	0 25	0 25	1 40		0 044	
Idem	1	6.72+5.30	1 42	1 40	,	11 948	
muros vueita	2	4 55	0 26	1 40	•	3 312	
	1	5 08	1 42	1 40	•	10 099	
	1	1.42+1.03	0 42	1 40	>	1 441	42 336
Mendoza. Cimientos. Es-							
tribos	1	4 16	2 66 0 22	1 40	•	15 492	
Idem idem	1	0 22 7.07+5 65	2	1 40	•	0 034	
Muros vuelta	1	2	1 42	1 40	•	12 644	
	2 1	5 00 5 62	0 26 1 42	1 40 1 40	>	3 <b>64</b> 0 11 173	
44	1	1.42+0.92	0 48	1 40		0 786	43 766
		2	•	1 40			,.(
P Zona—Cimíentos Villa de la Paz—Estribo	1	4 36	2 09	0 60		5 467	
Muros vuelta	1	6.53+5.25	1 28	0 60	>	4 524	
	2	4 40	0 26	0 60	>	1 373	
	1	4 96	1 28	0 60	>	3 809	
	1	$\frac{1.28+0.73}{2}$	0 35	0 60		0 211	
:	1	0 50	$\frac{0 \ 50}{2}$	0 60	•	0 075	15 459
Mendoza—Estribo	1	4 36	2 09	0 60	>	5 467	
duros vuelta	1	6.83 + 5.55	1 28	0 60		4 754	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	4 95	0 26	0 60		1 513	
# ······	1	5 25	1 28	0 60	>	4 032	
	1	$\frac{1.28+0.73}{2}$	0 35	0 60	•	0 211	
Villa de la Paz-Bleva.	1	0 50	$\frac{0.50}{2}$	0 60	>	0 075	16 052
cion—(entre las cotas			_				
461,41 y 459,30) Estribo	1	5 24	1 81	2 11		20 012	•
Luros vaelta	1 !	5 10 3.05+3.29	0 58	2 06	•	6 093	
	1	2	0 24	2 06	•	1 567	
	1	$\frac{3.05+3.57}{2}$	0 52	0 05	>	0 086	
	1	1.51+1.22	0 28	0 05		0 019	
		2					117 616

•	de las iguales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	2	0 26	$\frac{2 \cdot 06}{2}$	<b>3</b> 80 <b>2</b> 06	m <sup>s</sup>	2 085	117 616
••	2 2	$\begin{array}{c c}  & 0 & 45 \\  & \pi & 0 & 26 \end{array}$	0 26 0 26	2 06		0 161	
44	1	5.10+5.68	0 58	3 2 06	,	6 440	-
	1	$\frac{3.87 + 4.11}{2}$	0 24	2 06	•	1 973	
	1	$\frac{4.11+3.59}{2}$	0 52	0 05	•	0 100	}
	1	J 51 0 65	0 28 0 65 2	0 05 2 11	>	0 021 0 446	39 0:6
V. La Paz-Elev. cornisa	· 1	5 20 0 28 5.15+5.50	0 35 0 35	0 22 0 22	>	0 400 0 022	
16	1 2 2 1 1	0 28 5 15 1 15 0 63 0 90	0 35 0 35 0 12 0 12 0 12 0 12	0 22 0 22 0 03 0 03 0 03 0 03	>	0 410 0 022 0 037 0 008 0 002 0 003	0 904
Coronamientos — Muros de ala ldem idem ldem idem	1 1 1	5 15 5 10 4 30	0 63 0 58 0 58	$\begin{array}{c} 0 & 12 \\ 0 & 10 \\ 0 & 06 \\ \hline 2 \end{array}$		0 389 0 296 0 075	
dem idem	1	0 80 5.13+5.76	0 58 0 63	$\frac{0.06}{3}$	,	0 009 0 412	İ
Idem idem	1	5.10+5.68 2 4 65	0 58 0 58	$0 \ 10 \ 0 \ 06 \ 2$	>	0 313 0 081	
dem idem	1	$\frac{0.50+1.10}{2}$	0 58	0 06	*	0 009	1 584
Almohadillas.	16 10 1	0 80 0 60 0 58 0 82	0 02 0 02 0 02 0 02	0 30 0 30 0 82 0 82	3 3 3	0 077 0 036 0 010 0 013	0 130
Capa sobre el estribo Muro vuelta	2 1 1	[ 22 3 48 4 14	0 45 0 08 0 08	0 23 0 15 0 15	» »	0 253 0 046 0 050	
Mendoza—Elevacion (en- tre las cotas 461,33 y 459, 22)—Estribo Muros de vuelta	1	5 24 5 40	1 81 0 58	2 11 2 06	>	20 012 6 452	

			e las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DR 1	LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros de v	uelt	a	1	$\frac{3.35 + 3.59}{2}$	0 24	2 06	m³	26 464 1 716	159 615
		• • • • • • • • • • • •	1	$\frac{3.35+3.87}{2}$	0 52	0 05	,	0 094	
	. •	• • • • • • • • • •	1	1.51+1.22	0 28	0 05		0 019	
**			2	0 26	$\frac{2\ 06}{2}$	4 20	,	2 250	
٠.	•	••••	2	0 50	0 26	$\frac{2\ 06}{3}$	>	0 179	
••	•	• • • • • • • • •	2	<del>x</del> 0 26	0 26	2 06	•	0 073	
	•		1	5.40+5.98 2	0 58	2 06		6 798	
,,		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	1	$\frac{417+4.41}{2}$	• 0 24	2 06	>	2 121	
			1	$\frac{4.41+3.89}{2}$	. 0 52	0 05		0 108	
	٠	• • • • • • • •	1	1 51	0 28	0 05	•	0 021	
	•		1	0 65	$\frac{0.65}{2}$	2 11	>	0 446	40 289
Cornisas	••••	• • • • • •	1	5 50 0 28	0 35 0 35	0 22	>	0 424	
"			1	5 45+5.80	0 35	0 22 0 22	>	0 022	
		• •••••	1	0 28	0 35	0 22	>	0 022	1
	• • •	• • • • • • • • • •	2	5 45	0 12 0 12	0 03	>	0 039	
٠.			2	1 15 0 63	0 12	0 03 0 03	>	0 008	
4.	••••	•••••	1	0 90	0 12	0 03	>	0 003	0 953
Coronamie	ntos	Muros ala	1	5 45 5 40	0 63 0 58	0 12 0 10	>	0 412 0 313	
			1,	4 60	0 58	0 06		0 080	
			1	0 80	0.58	0 06	,	0 009	
44		••	1	5.45 + 6.08	0 63	0 12	>	0 436	
			1	5.40+5.98	0 58	0 10	,	0 330	
			1	<sup>2</sup> 4 95	0 58	$\frac{0.06}{2}$		0 086	
46			1	$\frac{\text{c.50}+1.10}{2}$	0 58	$\frac{0.06}{3}$	,	0 009	1 675
Almohadill	las .		16	0 80	0 02	0 30		0 077	
	•••	• • • • • • • • • •	14	0 60 0 58	0 02 0 02	0 30 0 82	>	0 050	
"	••	• • • • • • • • • •	i,	0 82	0 02	0 82		0 013	
Capa sobre	e el	estribo	2	1 23	0 45	0 23	•	0 253	
Idem muro	)5 YI	uelta	1	3 78 4 44	0 08 0 08	0 15 0 15	>	0 045	0 351
		otal					m³	0 000	
	-						41.4		203 033

		las	DI	MENSION	ES	HETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE	LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NE	Parciales	TOTALES
II—Albañile drillo en m dinaria.	ria de la- lezola or-							
Sstribos		2	5 24	0 45	0 71	m°	3 348	
A deducir	•••••	2	0 45	$\frac{0}{2}$	0 51	•	0 103	
	••••	2	$\frac{0.86+0.20}{2}$	0 32	0 51	>	0 173	3 072
Villa La Paz-	Muros ala	1	5 10	0 58	2 11	•	6 241	
4.		1	4 80 3 48	0 28 0 08	0 17 0 <b>62</b>	•	0 228 0 173	
		1	5.10+5.68	0 58	2 11	>	6 596	
			5.10+5.38	0 28	0 17		0 249	
		1	2	0 08	0 62	,	0 205	13 692
	••							10 000
Mendoz <b>a</b> —	"····	1	5 40 5 10	0 58 0 28	2 11 0 17	>	6 609	
		1	3 78	0 08	0 62	•	0 187	
		1	$\frac{5.40+5.98}{2}$	0 58	2 11	>	6 963	
	٠٠	1	5 40+5,68 2	0 28	0 17	>	0 264	
		1	4 44	0 08	0 62	•	0 220	14 486
T	otal	_	_	_	_	m³	-	31 250
IV-Revo	ques							
Estribos		2		••	0 71 0 65	m³	10 52 2 94	13 46
Villa La Paz- vuelta  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .  Idem idem .		22 8 8 4 8 3 1 2 8 8 4 8 3	3 60 0 76 5 10 0 75 0 58 0 82 3 90 3 90 0 76 5 40 0 75		0 65 0 25 0 20 1 26 1 26 0 65 0 25 0 20 1 26	)	4 68 7 20 1 52 4 08 7 56 2 19 1 03 5 07 7 80 1 52 4 32 7 56 2 19	
46		1	0 82	••	1 26	*	1 03	<u>57 75</u>
Т	otal	_	-	_	-		-	71 21

	las ales	D	MENSION	RS	AICA	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor;	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							·
	3 1 3 1	3 10 3 68 3 40 3 98	•• •• ••	0 76 0 76 0 76 0 76	>	7 07 2 80 7 75 3 02	20 64
Total			-		m²	_	20 6
VI-Maderas y fierro para tramo							
Maderas—Durmientes	58	2 80	0 24	0 13	mª	5 067	5 067
Total	-	_		_	m³	_	5 06
Fierros — Tramo, peso aproximado	1	••	••	••	kg	46000 00	46000 0
Total	-	_	-		kg.	_	46000 0
Pase inferior jebli- cue							
Luz 10,00, Hect. 1321,26,50							
l—Escavacion para cimientos							
Villa La Paz—Estribo	1	4 40	2 09	1 15	m³	10 575	
Muros de vuelta	1	10 40 + 11 04	1 10	2 30		27 122	
	1	10 15 1.10+0.65	1 10	2 30	, ,	25 680 0 263	
	1	2	0 25	1 20		27 218	90 85
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	9 ,70	0 61	2 30	•		30 OU
Mendoza—Estribo Muros de vuelta	1	4 40 9 25	2 09 1 10	1 65 2 00		15 173 20 350	
utios de Affeita	1	10.14+9 50	1 10	1 75	,	18 904	
		0.65+1.10		1 50	,	0 328	
** .	ı	8 70	0 <b>2</b> 5 0 61	1 90 1 75		18 575	73 33
	2	0 10	0 01	1 10			
Total	ı — I	_		-	m*	. —	164 188

a la la la la la la la la la la la la la			MENSION	ES	RIC	CANTIDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.				`			
Cimientos—Villa de La Paz—Estribo	1	4 40	2 09	1 00	m³	9 196	
Muros de vuelta	1	10 40+11 04	1 10	1 00		11 792	
46	1	10 15	1 10	1 00	>	11 165	
	1	$\frac{1.10+0.65}{2}$	0 25	1 00		0 '219	
<u></u>	2	9 70	0 61	1 00		11 834	44 2
Mendoza—Estribo	1	4 40	2 09	1 00	•	9 196	
Muros de vuelts	1	10.14+9.50	1 10	1 00		10 802	
	1	9 25	1 10	1 00	>	10 175	
	1	0.65+1.10	0 25	1 00	•	0 219	
	2	8 70	0 61	1 00	•	10 614	41 00
Elevacion Villa de la Paz—Estribo	1 1 1 1 1	5 40 5 40 5 20 5 00 4 80 5 40	1 30 0 37 0 18 0 18 0 18 0 58	4 90 0 60 4 00 3 00 1 50 0 22		34 398 1 199 3 744 2 700 1 296 0 689	42 64
Muros de vuelta	1	10.20+10 49	0 50	5 62	,	29 069	
<b>66</b>	1	5.00+5.29	0 50	0 35		0 900	
<i>a</i>	1	10 20	0 50	5 62		28 663	
Refuerzos	1	5 00 9 25	0 50 0 10	0 35 4 90	. >	0 875 4 583	
	î	9 28	0 10	4 00	>	3 712	
66	1	9 34	0 10 0 10	3 00 1 50		2 802 1 410	
(6	1	9 40 8 87	0 10	4 90		4 346	İ
•• ••••	1	8 81	0 10	4 00		3 524	
66 96	1	8 75	0 10	3 00	1 1	2 625	
	1	8 69	0 10 0 25	1 50 0 90	>	1 304 0 039	
	1	0 35	2		"		
	1	0 30	$\frac{0}{2}$	1 00	•	0 033	
	1	0 25	$\frac{0}{20}$	1 50	•	0 038	
66	1	0 10	$\frac{0\ 10}{2}$	1 50	•	0 008	

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADEŜ
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Refuerzos	2	8 42	0 61	$\frac{4 \ 68}{2}$	m <sup>s</sup>	83 880 24 037	127 860
	2	0 44	0 61	4 68	,	0 837	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 61	0 61	4 68	*	0 912	
A deducir—cornisa	1	10 20	0 25	0 22	•	0 561	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1	20 20 + 10 34	0 25	0 22	•	0 565	
	2	0 25	0 25	0 22	>	0 028	108 51:
Mendoza—Estribos	1	5 40	1 30	4 86	•	34 117	
Refu <b>erz</b> os	1	5 40 5 20	0.37 0.18	0 60 4 00	,	1 199 3 744	
uciucizus	1 1	5 00	0 18	3 00	>	2 700	
4 1 1	1	4 80	0 18	1 50	>	1 296	40.00
A deducir cornisa	1	5 40	0 58	. 0 22	•	0 689	42 36
Muros de vuelta	1	9 30	0°50	5 58	>	25 947	
	1	5 00 9.5 <del>9  </del> 9.30	0 50	0 35	•	0 875	
***************************************	1	2	0 50	5 58	•	26 352	
	1	$\frac{5.00+5.29}{2}$	0 50	0 35	×	0 900	
Refuer <b>zos</b>	1	7 97	0 10	4 86	>	3 873	•
	1	7 91 7 85	0 10 0 10	4 00 3 00	>	3 164 2 355	
	1	7 79	0.1	1 50	>	1 169	
** *** *******************************	1	8 32	0 10	4 86	>	4 044	
	1	8 38 8 44	0 10 0 10	4 00 3 00	,	3 352 2 532	
	l i	8 50	0 10	1 50	*	1 275	
	. 1	0 35	$\frac{0}{2}$	0 86	>	0 038	
	1	ი 30	$\frac{0.22}{2}$	1 00	,	0 033	
••	1	U 25	$\frac{0\ 20}{2}$	1 50	>	0 038	
	1	0 10	0.10	1 50	,	0 008	
	2	· 7 50	0 61	$\frac{4 \ 64}{2}$	,	21 228	
**	2	0 49	0 61	4 64	•	0 925	
••	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 61	0 61	4 64		0 904	
A deducir—cornisa	1	9 30	0 25	0 22	•	0 512	
	1	9.30+9.4+	0 25	0 22	,	0 515	
	2	2 υ 25	0 25	0 22	•	0 028	97 95
Total	-	-	-	_	mª	-	376 69

	ales nes	DI	MENSION	es	TRICA	CANTIDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	Mustro de les Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CHEBAD METRICA	Parciales	TOTALES
III — Albañileria de la drillo en mezola hi- dráulica,							
Coronamientos	2	5 10	0 60	0 10	m³	0 612	
	2	5 00	0 50	$\frac{0.05}{2}$	•	0 250	
	2	4 50	0 50	0 05	,	0 113	
	2	0.5	0 50	0 05	,	0 008	
66	2	5.08+5.40	0 60	0 10		0 629	
	2	5.00 + 5.29	<b>U</b> 50	0 05	,	0 257	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	2	4 50	0 50	0 05	,	0 125	
4.	2	0 50+0 79	0 50	0 05	,	0 011	
	1.1	2		0 05			
******	2		0 50	2	•	0 130	
•• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	4 30	0 50	$\frac{0\ 05}{2}$	*	0 108	2 213
Cornisas	2		0 65	0 22	>	1 544	
	1	10 27+10.49	0 32	0 22	•	0 728	
	1	10 27	0 32	0 22	•	0 723	
	4	0 25 9 30	$\begin{array}{c} 0 & 32 \\ 0 & 32 \end{array}$	0 22 0 22	,	0 070 0 655	
66	1	9.30 + 9.45	0 32	0 22	,	0 660	
4	li	2 10 30	0 60	0 10	,	0 618	
*********		10.25+10.54	0 60	0 10		0 624	
***********	'  '	2	0 00	0 10	-	1	
***	1	9.35 + 9.64	0 60	0 10	•	0 570	
	1	9 40	0 60	0 10	>	0 564	6 756
Almohadillas	56	0 75	0 02	0 35	,	0 294	
	72	0 50	0 02	0 35	•	0 252	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2 2	4 00	0 02	0 35	•	0 056	
44	2	0 50 0 60	$\begin{array}{c} 0 \ 02 \\ 0 \ 02 \end{array}$	0 72 0 72	,	0 014	
•• •• •• •• ••	24	0 001	0 02	0 35		0 084	0 717
Jana sahua al assuita	1 1		A 97	0 15		0 599	
Capa sobre el estribo  A deducir	2	5 40 0 60	0 37 0 28	0 13	3	0 087	
ucuucii	2		0 40	0 13	l i	0 013	0 699
*** ******	2	0 25	2	0 13	1 1	0 013	- 0 033
Total	.  _	-			m <sup>s</sup>	<del>  -</del>	10 415
• .		1				1	

	las in les	Г	IMENSION	NES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos.	2 2 4	5 55 6 15 0 80	••	4 60 0 60 0 72	>	51 06 7 38 2 30	60 74
Muros de vuelta	2 2	10 20 9 30	••	4 00 4 00		81 60 74 40	156 00
Total	_	-	-	_	m²	_	216 74
V—Revoque hidráuli- co para la toma de lasjuntas.							
Total	4 8 2 2	4 00 4 00 5 20 4 30	  	0 72 0 35 0 72 0 72	m³ » » m³	5 76 11 20 7 49 6 19	30 64 30 64
VI−Madaras y flerro para tramo							
Maderas-Durmientes	20	2 80	0 24	0 13	m³	1 747	1 747
Total		_			m <sup>s</sup>	-	1 747
Fierros — Tramo — Peso aproximado	1			••	kg.	13400 00	13400_00
Total	_	_	-	. —	kg.	-	13460 00
<b>Pase inferior</b> Luz 6 00 Hetóm. 1322,82,30							
I - Escavacion para cimientos							
Villa de la Paz-Estribo	1	3 30 9.00+7.60	2 62	1 75		15 131	
Muros de vuelta	1 1	7 25	1 40 1 40	2 00 1 90		23 240 19 285	
	1	1.40+0.92	0 50	1 90	l I	. 1 102	
	2	7 30	0 50	1 95	,	14 235	72 993
							72 993

	1000	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de les partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NE	Parciales	TOTALES
Mendoza—Estribo  Muros de vuelta  Total	1 1 1 1 2	3 30 9.40+8.00 7 70 1.40+0.92 7 58	2 62 1 40 1 40 0 50 0 50	1 50 2 00 1 70 1 80 1 90	m³	12 969 24 360 18 326 1 044 14 402	72 993 71 101 144 094
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—1 de Zona. Villa de la Paz—Estribo Idem idem Idem idem Idem idem Idem idem Idem idem Idem idem	1 1 1 2	3 30 9.00+7.60 2 7 25 1.40+0.92 2 7 30 3 30 9.40+8.00	2 62 1 40 1 40 0 50 0 50 2 62	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	m <sup>8</sup>	7 781 10 458 9 135 0 522 6 570 7 781	34 466
Muros de vuelta	1 1 1 2	7 70 1.40+0.92 2 7 58	1 40 1 40 0 50 0 50	0 90 0 90 0 90		10 962 9 702 0 522 6 822	35 789
de la Paz—Estribo Muros de vuelta	1 1 1 1 2	3 70 7 15 1.00+0.65 2 8.50+7.50 2 7 10	2 05 1 00 0 40 1 00 0 50	0 50 0 50 0 50 0 50 0 50	>	3 793 3 575 0 165 4 000 3 550	15 083
Mendoza—Estribo  Muros de vuelta	1 1 1 1 2	3 70 8.95+7.95 2 7 60 1.00+0.65 2 7 40	2 05 1 00 1 00 0 40 0 50	0 50 0 50 0 50 0 50 0 50		3 793 4 225 3 800 0 165 3 700	15 683
Elevacion—Estribos Villa de la l'az  A deducir	1 1 1	4 50 4.35+3.30 2 4 50	1 77 0 55 0 68	4 64 0 55 0 22	>	36 958 1 157 0 673	35 128 136 149

	e las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Muro de vuelta	1	7 35	0 50	5 26	m³	19 331	136 149
	1	7-85+7-35	0 50	5 26	•	19 988	•
	2	0 50	3 87	5 80	>	11 223	ļ
***	2	0 60	0 50	3 87	>	0 774	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 50	0 50	3 87		0 507	
Refuerzos	1	5.58+5 28	0 30	3 4 09		6 663	
44	1	6.38+6.08	0 30	4 09		7 644	
A deducir	2	7 35	0 32	0 22		1 035	
	2	0 18	0 32	0 22	*	0 025	<b>6</b> 5 <b>0</b> 70
Mendoza—Estribo	1	4 50 4.35+3.30	1 77	4 60	>	36 639	
A deducir	1 1	2	0 55	0 55	>	1 157	
V J16		4 50 7.80+8.30	0 68	0 22	*	0 673	34 809
Muro de vuelta	1	2	0 50	5 23		21 051	
4.	1 2	7 80 6 20	0 50 0 50	5 23 3 84	<b>&gt;</b>	20 397	
4.	2	0 50		3 84		11 904	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		_	0 50	3 84	•	0 640	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 50 6.53+6.83	0 50	3	>	0 503	
Refuerzos	1	2	0 30	4 06	»	8 136	
	1	5.75+6.03	0 30	4 06	×	7 174	
A deducir	2 2	7 80 0 18	0 32 0 33	0 22 0 22	•	1 098 0 025	68 682
Total	_	_	_	_	m³		304 712
II—Albañileria de la drillo en mezola hi- draulica.							
Coronamientos. — Villa							
La Paz	1	7 43 7 35	0 58 0 50	0 10 0 08		0 431	
Idem idem	1	6 85	0 50	0 05	*	0 <b>294</b> 0 086	
ldem idem	1	0 50	0 50	0 05	>	0 004	
ldem idem	1	7.40 + 7.98	0 58	0 10		0 446	
dem idem	1	7.35 + 7.85	0 50	0 08	-	0 304	
		2	U 30	0 00	•	1 565	

Coronamientos		de kas ignales.	I	DIMENSIO	NES	HETRICA	CANTI	DADES
Coronamientos — Villa La Paz	INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura		Parciales	TOTALES
La Paz								1 565
Mendoza       1       1/85+8.43/7,80+8.30       0 58       0 10       > 0 472          1       7.80+8.30/2       0 50       0 08       > 0 322          1       0.50+1.00/2       0 50       0 05       > 0 091          1       7 88       0 58       0 10       > 0 457          1       7 80       0 60       0 08       > 0 312          1       7 80       0 60       0 08       > 0 312          1       7 80       0 60       0 08       > 0 312          1       0 50       0 50       0 055/2       > 0 091          1       0 50       0 50       0 055/2       > 0 091          1       0 50       0 50       0 055/3       > 0 091          1       0 50       0 50       0 055/3       > 0 091          1       0 50       0 75       0 22       > 1 485         Muros de vuelta       2       2 7 35       0 38       0 22       > 1 229          1       0 60       0 05       0 10       > 0 003          1 <td>Coronamientos - Villa La Paz</td> <td>1</td> <td>6 90</td> <td>0 50</td> <td><math>\frac{0.05}{2}</math></td> <td>mª</td> <td>0 086</td> <td></td>	Coronamientos - Villa La Paz	1	6 90	0 50	$\frac{0.05}{2}$	mª	0 086	
Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Total   Tota	Idem idem	1		0 50	$\frac{0.05}{3}$	•	0 006	
1   7   30   0   50   0   05   0   005   0   006   0   005   0   005   0   006   0   006   0   0   0   0   0	Mendoza	1		0 58	0 10	,	0 472	
1   0.50+1.00   0   50   0   05   0   006     1   7   88   0   58   0   10   0   0   0     1   7   80   0   50   0   005   0   005     1   7   80   0   50   0   005   0   009     1   7   30   0   50   0   005   0   009     1   0   50   0   50   0   005   0   009     1   0   50   0   50   0   005   0   009     1   0   50   0   50   0   005   0   009     2   0   18   0   38   0   0   22   1   1   229     3   7   40   0   10   0   05   0   10     3   7   40   0   10   0   05   0   10     1   0   60   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   004     1   0   80   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   003     1   0   80   0   05   0   10   0   0   004     2   0   1   0   80   0   05   0   10   0   0     3   0   22   3   3   3   3   3   3     4   0   50   0   0   0   0      Almohadillas.	•••	1	$\frac{7.80+8.30}{2}$	0 50		,	0 322	
1   7   88   0   58   0   10   > 0   457   0   312   0   1   7   80   0   50   0   0   88   0   312   0   0   1   0   1   0   1   0   0   0		1		0 50	2	•	0 091	
1		1	2		3	•		
Cornisas — Villa de la Paz — Estribos 2 4 50 0 75 0 22 1 485 Muros de vuelta 2 7 35 0 38 0 22 1 229  2 0 18 0 38 0 22 1 229  3 7 40 0 10 0 05 0 10 0 040  1 7 90 0 05 0 10 0 040  1 0 60 0 05 0 10 0 004  Mendoza idem idem 2 7 80 0 38 0 22 1 304  1 0 80 0 05 0 10 0 004  Mendoza idem idem 2 7 80 0 38 0 22 1 304  1 8 35 0 05 0 10 0 004  1 8 35 0 05 0 10 0 0 018  1 8 35 0 05 0 10 0 0 018  1 8 35 0 05 0 10 0 0 042  1 0 60 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 042  1 0 80 0 05 0 10 0 0 044  Almohadillas 52 0 65 0 02 0 28 0 088  140 0 50 0 02 0 28 0 088  Depa sobre el estribo 2 4 50 1 77 0 15 2 390  A deducir 2 4 50 1 77 0 15 2 390  A deducir 2 4 50 1 77 0 15 2 390  Total — — — m <sup>2</sup> — 10 155  Total — — — m <sup>3</sup> — 10 155  1V—Revoques  Estribos 2 5 90 3 85 m <sup>2</sup> 45 43  4 1 00 0 55 2 2 20  4 0 75 0 40 2 1 20  2 64 51 47								
Cornisas — Villa de la Paz.—Estribos		1	7 30	0 50		•	0 091	
Paz-Estribos       2       4 50       0 75       0 22       1 485         Muros de vuelta       2       7 35       0 38       0 22       1 229         1       2       0 18       0 38       0 22       0 030         1       7 90       0 05       0 10       0 040         1       0 60       0 05       0 10       0 004         1       0 80       0 05       0 10       0 004         Mendoza idem idem       2       7 80       0 38       0 22       1 304         1       0 80       0 05       0 10       0 004         2       0 18       0 8       0 22       0 030         3       7 85       0 05       0 10       0 040         4       1 8 35       0 05       0 10       0 042         4       1 0 60       0 05       0 10       0 042         4       1 0 80       0 05       0 10       0 042         4       1 0 80       0 05       0 10       0 003         4       1 0 80       0 05       0 10       0 004         4       1 0 80       0 05       0 10       0 004         52       0 65<		1	0 50	0 50		,	0 004	3 412
Muros de vuelta 2 7 35 0 38 0 22 7 0 030  2 0 18 0 38 0 22 0 0 030  3 7 40 0 10 0 05 0 10 0 040  1 0 60 0 05 0 10 0 003  1 0 80 0 05 0 10 0 003  1 0 80 0 05 0 10 0 004  Mendoza idem idem 2 7 80 0 38 0 22 1 0 030  2 0 18 0 8 0 22 1 1 304  Mendoza idem idem 2 7 80 0 38 0 22 1 0 030  1 8 35 0 05 0 10 0 118  1 1 8 35 0 05 0 10 0 0 042  1 0 60 0 05 0 10 0 0 042  1 0 60 0 05 0 10 0 0 042  1 0 60 0 05 0 10 0 0 042  1 0 0 00 0 05 0 10 0 0 042  1 0 0 00 0 05 0 10 0 0 044  Almohadillas. 52 0 65 0 02 0 28 0 003  Almohadillas. 552 0 65 0 02 0 28 0 000  Adeducir. 2 4 50 1 77 0 15 2 2 390  A deducir. 2 4 50 1 77 0 15 2 2 390  A deducir. 3 8 5 0 0 5 0 15 0 0 631 1 759  Total. — — — — — — — — — — — — — — — — — — —	Cornisas - Villa de la			0.75	0.00		1 105	
3	Muros de vuelta	2	7 35	0 38			1 229	
1						i		
1						1		
Mendoza idem idem       2       7 80       0 38       0 22       > 1 304            2       0 18       0 8       0 22       > 0 030             1 8 35       0 05       0 10       > 0 118 <td></td> <td></td> <td></td> <td>0 05</td> <td></td> <td>•</td> <td></td> <td></td>				0 05		•		
Copa sobre el estribo.   2   4.35 + 3.30   3   45   43   43   44   43   44   43   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44   44	•••••							
1   8   35   0   05   0   10   3   0   118   0   042   0   042   0   042   0   043   0   044   0   0   0   0   0   0   0	Mendoza idem idem	2	7 80			1		
1   8   35   0   05   0   10   3   0   042		3	7 85			i	0 118	
Almohadillas	• • •	1	8 35			>		
Almohadillas	****					1		4 403
Total	••••	1	0 80	0 00		•		
A deducir	Almohadillas		II .					0 581
Total   m <sup>3</sup> - 10 155  1V—Revoques  Estribos 2 5 90 3 85 m <sup>3</sup> 45 43 2 20 3 30 0 40 > 2 64 51 47	Capa sobre el estribo	2	4 50	1 77	0 15	>	2 390	
1V—Revoques  Estribos	A deducir	2		0 55	0 15	>	0 631	1 759
Estribos	Total	-	_	-	_	m³	-	10 155
1 1 00 0 55 3 2 20 1 20 0 40 3 2 64 51 47	1∇—Revoques							
1 1 00 0 55 3 2 20 1 20 0 40 3 2 64 51 47	Estribos	2	5 90		3 85	m²	45 43	
" 2 3 30 ·· 0 40 > 2 64 51 47	44	4	1 00		0 55	*	2 20	
51 47	**** ** ***					1	2 64	51 47
								51 47

	# # H	, DI	MENSIONI	rs	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	partes igninien	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Villa de la Paz—Muros de vuelta	3 1 2 2	6 35 6 85 6 35 7 35	 	0 25 0 25 0 82 3 85	;	4 76 1 71 10 41 56 60	51 47 73 48
Mendoza	3 1 2 2	6 80 7 30 6 80 7 80	  	0 25 0 25 0 82 3 82	Ì	5 10 1 83 11 15 59 59	77 67
Total V-Maderae y flerros	_	_		_	m²	_	202 62
para tramo  Maderas - Soleras  Durmientes  Total  Fierro - Tramo - Peso aproximado  Total  Pase inferior  Luz 6,00. Hectómet. 1341,97  I Tscavacion para	2 13 — 1 —	4.40 + 3.90 2 80 	0 45 0 34  	0 15 0 13  	m <sup>8</sup>	0 566 1 136 — 2760 00	1 696 1 696 27:0 00 2760 00
vila de la Paz—Estribo.  Muros de vuelta  Mendoza—Estribo  Muros vuelta	1 2 2 1 2	2 40 4 50 3 92 2 40 4 80	1 31 1 00 0 26 1 31 1 00	1 50 1 85 1 95 1 20 1 25	5 5 >	4 416 16 650 3 975 3 773 12 960	25 041
Total  II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.	<b>2</b>		0 26 —	1 35 —	m³	2 913	19 646 44 687
Cimientos-Villa de La Paz-Estribos Muros de vuelta	1 2 2		1 30 1 00 <b>0 26</b>			2 830 8 100 1 835	

	de las			Di	IMENSIC	N	ES	METRICA	CANT	IDA DES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de	. 1	Larg	go	Espeso	3	Altura	UKIDAD KET	Parciales	TOTALES
Mendoza—Estribo Muros de vuelta	1 2 2		4	40 80 15	1 1 0	00	0 90 0 90 0 90	m°	2 830 8 + 40 1 942	12 765 13 <b>412</b>
Elevacion—Villa de La Paz—Estribo Idem idem Muros de vuelta	1 1 2 2		3 4	00 00 30 20	1 0 0	32 60	2 15 0 50 3 09 2 03	•	7 160 0 480 15 44 1 731	
	2		0	52	0	26	2 08	,	0 187	
Refuerzos	2 2 2 2 2	π 4	3 3 4	26 19 19 30 28	0 0 0	10 10 32	2 08 2 30 1 70 0 22 0 22	>	0 074 1 467 1 085 0 6 5 0 039	27 484
Mendoza — Estribo Muros vuelta	! 1 2 2		3 3 4	00 00 60 50	1 0 0	11 32 60	2 09 0 50 3 03 2 02	•	6 960 0 450 16 726 1 838	
	2		0	52	0	26	$\frac{2\ 02}{3}$	,	0 182	
Refuerzos	2 2 2 2 2	<u>π</u>	3 3 4	26 49 49 60 28	0 0 0 0	10 10 32	2 02 8 2 24 1 64 0 22 0 22		0 071 1 564 1 145 0 648 0 039	<b>28</b> 279
Total	_		_		_		_	mª	_	81 940
III—Albañileria de la- drilio en mescia hi- dráulica.										
Villa La Paz — Coronamientos	2 2 4 2 2 2 4		3 0 0 4 3 0	68 40 60 60 38 10 60	0	68 60 68 68 60	0 08 0 05 0 05 0 05 0 05		0 116 0 072 0 024 0 477 0 105 0 072	
idem	4		0	60	. 0	60	0 05	•	0 024	1 399

	lus nales	I	DIMENSION	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO 116 print is light	Largo	Espesor	Altura	AK GALINU	Parciales	TOTAL <b>ES</b>
Cornisa.	2 2 2 2	4 68 0 28 4 3× 0 28	0 40 0 40 0 40 0 40	0 2° 0 22 0 22 0 22	111 <sup>8</sup>	0 824 0 049 0 771 0 049	1 <b>399</b>
Almoh.dillus	40 36 4	0 60 0 45 0 60	0 02 0 02 0 0:	0 25 0 25 0 75		0 120 0 081 0 036	0 237
Capa sobre el estribo  Total	2	3 00 	0 32 —	0 15 —	m³	<u>0 28</u> 9	0 288 3 617
IV—Revoques  Estribos	2242222	3 15 3 00 0 63 3 25 3 55 3 70 4 00	:: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: ::	2 12 0 60 0 75 0 75 0 75 2 0× 2 02	3 3 3 3	13 36 3 60 1 89 4 88 5 33 15 39 16 16	60 61
para tramo  Maderas—Soleras  Durmientes  Total	2 10	2 90 2 80	0 50 0 24 —	0 12 0 13	m°	3 348 0 874	1 222 1 222
Fierros—Tramo —Peso aproximado	1			 —	kg. kg.	2740 000 —	2740 000 2740 000
Pase inferior  Luz 6,00 Hetóm, 1368.87,92  —  I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 2	7 78 5 94	2 16 2 16	1 30 1 30	m³	43 69 33 36	77 05 77 05

			8 4	D	IMENSIONE	es	FETNICA	CANT	IDADE
	INDICACION	DE LAS OBRAS	RUMENO de las Partés iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD EET	Parciales	TOTALBR
		4- Mandan	,	6 9	1 55	0 75	mª	8 08	77 (
	Muros vuel	ta Mendozu	1 1	3 4		1 25	•	7 23	
			1	2 00		3 25	3	2' 69	
			1 1	6 9		0 85 1 <b>4</b> 5		9 57 9 65	l
		41		3 78 1 59	3 1 76 2 53	3 15		12 67	1
	•6		i	1 60		1:5	•	0 30	
		٠.	1	0 4	0 15	1 45	•	0 09	70
	**	"	1	2 0	0 15	1 45	•	0 41	70
		San Juan .	1	4 90	2 04	1 60	,	15 99	1
		••	1	0 6		3 50	•	3 74	l
•	*		1	1 00		1 90	•	3 08	}
	<u>د</u> .		1	5 88		0 <b>85</b> 2 05		7 41 20 85	1
				4 ×9		2 50	,	3 77	
	66		$\ \mathbf{i}\ $	0 7		1 85	>	2 37	Ì
			1	5 8		0 90	•	8 16	67
			2	4 40	0 15	1 80	•	2 38	
	Acequias .		1	24 90	1 60	1 10	>	43 82	l 
			1	24 30	1 80	1 10	•	48 11	91 9
		Total			-	-	m³	_	307
	II—All en mezol	oañileria a ordinaria							
	Cimientos-	-Estribos	2	6 8		0 90	m³	26 75	
	6.	••	2 2	0.90		1 28	•	4 98	54 8
	•6	•• ••••	2	5 94	2 16	0 90	*	23 09	
	Muros vuel	ta-Mendoza.	1	1 00	2 49	0 90		2 24	
				1 (4		3 65	*	7 99	ļ
	•		1 1	0 30 3 10		0 90 1 18	•	0 46 6 22	
	••	"	$ \mathbf{i} $	6 9		1 00		10 77	1
	**	٠.	1	0 4	2 53	0 90	•	1 00	1
			1	0 5	5 2 53	2 15	•	2 99	1 }
	**	"	1	0 60 1 00	2 53	3 59 0 <b>9</b> 0	,	5 45 1 58	
			lill	1 00 2 78		1 25		6 12	
•			$ \mathbf{i} $	6 9		1 00		11 26	1
		*	1 1	0 3(	0 15	0 90	•	0 04	1
	<b>66</b> 64			1 30		1 18	*	0 23 0 '4	
		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		1 00 1 01		0 90 1 25	>	0 19	1
			i	0 4		0 90	>	0 06	}
		• •	1 [					56 74	}
			] ]]		$\frac{1.70+1.76}{2}$			1 DV 14	1

. .

	ins nes	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
		9.70	2 04	0 90	mª	6 79	110 18
Muros vuelta—San Juan.	1	3 70 0 75	2 04	2 20	•	3 37	
	1	0 45	2 04	3 55		3 26	
.,	1	0 60	1 78 1 62	3 70 2 10	>	3 95 3 40	
	1	1 (10 5 85	1 49	1 00	,	8 72	
	î	3 69	2 08	0 90		6 91	
ec	1	0 55	2 08	1 93	>	2 23	
	1	0 50	2 08	2 90	•	3 02 1 22	•
	1	0 15 0 82	2 08 1 84	3 90 2 50	3	1 22 3 77	
	ī	0 75	i 71	1 80	>	2 31	
ss	1	5 85	1 55	1 00		9 07	
66 66	1	3 70	0 15	0 90	>	0 50 0 23	
	1	0 70 3 69	0 15 0 15	2 20 0 90	>	0 23	
	ī	0 55	0 15	1 95	,	0 16	
14 14 ··	i	0 16	0 15	2 90	>	0 ()7	
A deducir—Acequia	2	0 60	1.71+1.62	0 50	>	59 48 1 00	58 48
Acequias	4	<b>24</b> 60	0 65	0 34	,	21 75	21 75
Elevacion—Estribos	2	6 n0 6 00	2 00 2 00	3 15 2 77	>	75 60 66 48	142 08
Timpanos	2		3.75+3.00	5 00		351 00	
A deducir	2	10 40	$\frac{\pi}{8}$ 3 80	3 80	,	117 95	
	1	10 40	$\frac{\pi}{4}$ 3 65	3 65	,	108 82	124 23
Muros de cabeza	2	10 00	() 80	4 36	٠	69 76	
A deducir	2 4	10 00 0 80	$0.65$ $\frac{\pi}{8}$ 3.80	0 16 3 80	,	2 08 18 15	
4	2	0 80	$\frac{8}{\pi}$ 3 65	3 65	,	16 74	36 95
Relej	2	0 44	0 78	$\frac{7}{2}$	,	2 67	
	2	0 78	0 78	$\frac{7.77}{3}$		3 15	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 78	0 78	7 77	•	2 48	
	2	0 52	. 0 74	$\frac{7\ 39}{2}$	•	2 84	
4 <sup>6</sup>	2	0 74	0 74	$   \begin{array}{r}     7 & 39 \\     \hline     7 & 39 \\     \hline     7 & 39 \\     \hline     7 & 39   \end{array} $	•	2 70	
"	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 74	0 74	7 39	•	2 12	15 96
						u	15 96

	o de las ignales	Di	MENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUKERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
	1	1 00	1.49+0.75	7 39	m³	8 28	15 9 <sub>6</sub>
	1	1 00 1 00	0 15 0 15	2 90 3 90	,	0 44 0 59	
	1	1 00	0 15	4 90	•	0 74	
•	1 1	1 00 1 30	0 15 1.22+0.75	5 90 4 66	,	0 89 5 97	
	1	1 30	0 15	3 17		0 62	1
	1	1 30 1 30	0 15 0 15	2 17 1 17	>	0 42 0 42	
	ī	1 00	0 15	Õ 17	>	0 03	
	1	3 10	$\frac{1.19+0.75}{2}$	4 38	>	13 17	
i	1 1	3 10 3 10	0 15 0 15	2 90 1 90	*	1 35 0 x8	
	1	1 30	0 15 1.14+0,75	0 90	*	0 18	
	1 1	6 95	ż	3 87	,	25 42	
	i	6 95 6 95	0 15 0 15	2 40 1 40	>	2 50 1 46	
	1	1 6,0	$\frac{1.53+0.75}{2}$	7 77	>	14 17	
Muros vuelta-Mendoza.		1 60 1 60	0 15 0 1	6 <b>20</b> 5 20	•	1 49 1 25	
	1	161	0 15	4 20	>	1 01	
	1 1	1 60 0 55	0 15 1.40+0.75	3 20 6 52	,	0 77 3 85	
	1	0 55	0 15	4 95	>	o 41	
	1 1	0 55 0 55	0 15 0 15	3 95 2 95	•	0 33 0 24	
	î	0 40	0 15	1 95	>	0 12	
	1	1 60	$\frac{1.36+0.75}{2}$	5 08	>	8 58	
	1	1 60 1 60	0 15 0 15	3 51 2 51	•	0 84 0 60	
	I	1 60	0 15	1 51	•	0 36	
	1	2 83	1.26+0.75	4 75	•	13 51	
	1	2 83 2 83	0 15 0 15	3 18 2 1₹	,	1 35 0 93	
	1	1 03	0 15 1 2'+0.75	1 18	•	0 18	
	1	6 95 6 <b>9</b> 5	2	4 62	,	31 47	
	1	6 95	0 15 0 15	3 05 2 05	,	2 14	
A deducir	1	0 80	1.49+1.43	0 55	,	149 95 0 64	
	-	0 30	2 -			149 31	15 96

	de las iguales	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igi	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
A deducir	1	1 43	$\frac{\pi}{2}$ 0 72	0 72	m³	149 31 1 16	509 63
	1	0 80	$\frac{1.56+1.49}{2}$	0 70	,	0 85	
	1	1 49	$\frac{\pi}{2}  0  72$	0 72	,	1 21	146 09
	1	3 70	$\frac{1.49+0.75}{2}$	7 39	•	30 62	
	1	3 70 3 70	0 15 0 15	5 92 4 <b>3</b> 2	•	3 29 2 73	
	1	3 70 3 70	0 15 0 15	3 92 2 92	,	2 18 1 62	
	1	0 75	$\frac{1.36+0.75}{2}$	6 09	>	4 82	
	1	0 75 0 75	0 15 0 15	4 62 3 62	<b>&gt;</b>	0 52 0 41	
	1	0 75 0 70	0 15 0 15	2 62 1 62	• •	0 29 0 17	
	1	0 45	$\frac{1.22+0.75}{2}$	4 69		2 08	
	1 1	0 45 0 45	0 15 0 15	3 22 2 22	,	0 22 0 15	
ļ	]	0 45	0 15 1.09+0.75	1 22	>	0 08	
	1 1	7 45 7 45	0 15	3 39 1 92	,	23 24 2 15	
Muros de vuelta—S. Juan	]	7 45	0 15 1.53+0.75	0 92	٠	1 03	
waros de Aneita—e. Pasti	1 1	3 70 3 70	0 15	7 77 6 30	,	32 77 3 50	
	i	3 70 3 70	0 15 0 15	5 30 4 30	•	2 94 2 39	•
	i	3 70	0 15 1.43+0.75	3 30	>	1 83	
	1	0 55	2	6 77 5 30		4 06 0 44	
	1	0 55 0 55	0 15 0 15	4 30		0 35	
	1	0 55 0 55	0 15 0 15	3 30 2 30	>	0 27	-
	1	0 50	$\frac{1.33+0.75}{2}$	5 77	•	3 00	
	1	0 50 0 50	0 15 0 15	4 30 3 30	>	0 32 0 25	
	1	0 50 0 15	0 15 0 15	2 30 1 30	>	0 17 0 03	
	1	0 15	$\frac{1.23+0.75}{2}$	4 82	>	0 72	
	1 1	0 15 0 15 0 15	0 15 0 15	3 35 2 35 1 35	•	0 08 0 05 0 03	
	1	0 15	0 15	1 99		128 99	655 72

	de las iguntes	)	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	MUMERO de part s iki	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros vuelta San Juan	1	7 45	$\frac{1.14+0.75}{2}$	3 90	m³	128 99 27 46	655 72
	1	7 45 7 45	0 15 0 15	2 45 1 45	,	2 74	l
A deducir	1	0 60	Z	0 80	,	160 81 0 65	
	1	0 60	$\frac{1.44+1.35}{2}$	0 90	•	0 75	
	3	1 31	į Z	0 62	,	0 79	
******	1	1 35	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 62	•	0 82	157 80
Parapetos	2 16	21 60 0 50	0 <b>3</b> 0 0 50	0 75 0 75	,	9 72 3 00	12 72
Acequias piés derechos	4	10 40 14 00	0 50 0 50	1 16 0 76	•	24 13 21 28	45 41
Timpanos	2	10 40	$\frac{0.82+0.72}{2}$	0 90	,	14 41	
	2	10 40	$\frac{0.72+0.60}{2}$	0 80	>	10 98	
▲ deducir	1	10 <b>4</b> 0	$\frac{\pi}{2}$ 0 72	0 72	•	8 47	
	1	10 <b>4</b> 0	$\frac{\pi}{2} 0 62$	0 62	,	6 28	10 64
Total		_	_	-	m³		822 29
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Cornisas	8 2 2	0 55 34 70 9 10	0 25 0 70 0 32	0 22 0 22 0 15	m³	0 24 10 69 0 87	11 80
Coronamientos	2	21 30	0 40	(0.10+0.15)	,	4 26	
46	2	21 60	0 40	0 08	,	0 69	
••	16 16	0 55 0 50	0 55 0 50	(0.10+0.15) 0 08	3	1 21 0 32	
	16	<b>ύ 5</b> 0	0 50	0 05	•	0 07	6 55
Capa sobre la bóveda	1	10 40	12 50	0 10	1	13 00	13 00
Acequias fondo	1	25 00 25 00	0 80 0 60	0 16 0 16		3 20 2 40	5 60
Capa sobre la bóveda	1	10 40 10 40	1 90 1 70	0 05 0 05		0 99 0 88	1 87
Total	-	_	_		m³	-	38 82

	e 5	D	MENCION	TO C	3	CANT	DADES
	de k gual	D	MENSION	1	Ē		
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UMBAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica para bó- veda.							
****	1	I .	$\frac{\pi}{2} \left( \frac{\pi}{3.65} \right)$		mª	82 16	82 16
Acequias	1		$\frac{\pi}{2}\left(\begin{array}{c} \frac{\pi}{2} \end{array}\right)$		•	7 32	
"	1	13 00	$\frac{\pi}{2}\left(\begin{array}{c} -2 \\ \hline 0.62 \end{array}\right)$	$-\frac{1}{0.30}^{2}$	m³	6 01	13 33 95 49
V — Revoque hidráu lico para la toma de las juntas.				·			
Bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ (	$\frac{2}{3.50} - \frac{2}{3}$	3.00	m³	10 21	10 21
Parapetos	4 16	19 60 0 50	::	0 75 0 75	,	58 80 6 00	64 80
Acequias	2	$\frac{\pi}{2}$ (	, .	$\frac{2}{0.40}$	•	1 13	
	2	$\frac{\pi}{2}$ (	$\frac{2}{0.62} - 6$	2 \	•	0 92	2 05
Total	-	_	_	_	m³	-	77 06
VI—Revoque hídráu lico							
Parapeto	40	0 50	••	0 75	l i	15 00	15 00
Acequias	4	13 00 14 00	••	1 00 0 60	,	52 00 33 60	
•••••	4	14 00 13 00	••	0 0 <b>x</b> 0 40	>	28 00 16 34	
	1	13 00		π Ö 3Ö	•	13 25	142 19
Total	_	-		_	m²	-	157 19
VII — Revoque ordi- nario						 	
Muros de cabeza	2	$\frac{9.10+6.00}{2}$	••	7 77	m³	117 33	
A deducir	2	-	••	3 15	Į.	37 80	
77	2	Z	••	3 50	1	38 48	41 05
Estribos	2 2	6 00 3 00	••	3 15 2 85		37 80 17 10	54 90
Intrados	1	12 10	••	π 3 00		114 04	114 04
Muros de vuelta	4	13.00-13.40	••	4 05		213 84	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	$\frac{6.20 + 5.50}{2}$	••	4 00	,	93 60	307 44
Total	_	_	-	_	m*	-	517 43

## COMPUTOS MÉTRICOS DE LOS EDIFICIOS

## ESTACION MENDOZA

	ales	DI	MENSION	ßS.	KÉTRIGA	CANT	DADES
INDIGACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CRIBAD MÉT	Parciales	TOTALES
Edificio de la Esta- cion							
I—Escavacion para cimientos							
Muros Pilares Escalera de entrada Pozo de las letrinas	1 1 32 1	168 45 82 77 65 25 0 95 16 62 22 43	0 95 0 60 0 75 0 95 0 75 0 80	1 50 1 50 1 50 1 50 1 00 0 80	m*	240 04 74 49 73 41 43 32 12 47 14 36	458 09
Total		_	_	_	m³	-	458 09
II—Albañileria ordi- naria,							
Cimientos—Muros Pilares Escalera Letrinas	1 1 1 32 1 1	168 45 109 05 83 45 65 48 0 95 16 62 22 43	0 95 0 80 0 60 0 75 0 95 0 75 0 80	0 75 0 75 1 50 1 50 1 50 1 00 0 80		120 02 101 43 75 11 73 67 43 32 12 47 14 36	440 38
Albañileria bajo el piso, Muros  Pilares Escalera Letrinas	1 32 1 1 1	169 35 152 22 0 65 16 62 22 43 4 00	$ \begin{array}{c} 0 & 65 \\ 0 & 50 \\ 0 & 65 \\ 0 & 50 \\ 0 & 65 \\ \hline \frac{\pi}{2} \left( \frac{2}{1.32} \right) \\ \frac{3}{1.32} \\ \end{array} $	$-\frac{2}{1.00}$	> >	451 32 312 05 49 35 24 10 59 78 4 66 2 72	903 98
Elevacion-Muros	1 1 1	135 44 124 86 68 40	0 34	6 45 6 10 2 90	5 >	297 02 258 96 67 44	

	las ales	I	IMENSION	NES	WETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
			0.00			623 42 12 72	1344 36
Pilares Escalera	<b>5</b> 3	0 50 0 80	0 08 0 50	6 00 1 20	m >	0 96	
	2	1 50	0 50	$\frac{1}{2}$	,	0 90	
" Parapeto	2	0 80	0 34	0 80	•	0 44	
Pilares	2 2 2	1 50 0 50	0 34 0 50	0 80 1 20	,	0 82	
••	ī	11 15	0 32	3 80	•	13 56	653 42
Tabiques—Boleteria	1	6 00	0 16	4 00		3 84	
Telégrafo Letrinas	1 6	4 20 1 66	0 16 0 16	4 00 3 50		2 69 5 58	
	1	1 28	0 16	3 50	>	0 72	14.0
	1	8 00	0 16	2 50	•	1 20	14 0
Canaletas de desague	1	218 06 45 00	1 10 2 40	0 08 0 16	,	19 19 17 28	36 4
	1	40 00	2 10	0 10		11 20	
A deducir (puertas y					ĺ		2048 2
ventanas) volumen to- tal					,	_	78 5
Total				_	m³		1969 7
			_	_	"		1000
III—Cornisas							
	1	137 00	0 40	0 60	mª	32 88	
····· ···· · · · · · · · · · · · · · ·	1	137 00 113 00	0 20 0 08	0 50 0 10	•	13 70 0 <b>9</b> 0	
••••	1 1	45 60	0 10 <b>0</b> 12	0 25 0 25	;	1 14 1 80	50.4
••••		60 00	<b>U</b> 12	0 20		1 60	50 4
Total		_	-		m³	-	50 4
IV—Revoque ordi- nario							
Esterior—Frente á la via	1	<b>52 0</b> 0		6 00	m³	312 00	
Frente	1	25 13 11 83	••	7 20 6 00	>	180 94 70 98	
Lateral	2	1 00		6 00	•	12 00	
66	2 4	12 94 5 40	::	6 60 3 <del>1</del> 0	•	170 81 73 44	820 1
Escaleras			, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,				
Escaleras	2 2	0 80 1 <b>5</b> 0	••	1 20 1 20	*	1 92	
Parapeto	4	0 80	••	2	•	1 80 2 56	
4444 44 44 44	4	1 50		0 80 0 80	•	4 80	
Pilares	6	0 60	••	1 20	•	4 32	15 40
	ı II			1	١ ١	1	835 5

	de tas iguales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Interiores—Muros	1 1	375 64 113 70		6 00 3 50	m*	2253 84 397 95	835 57
Tabiques	i	20 40 6 00	••	4 00 2 50	>	81 60 15 00	
Letrines	5	4 22	••	3 00		63 30	2811 69
A deducir (Puertes y ven- tanas)		••			>	443 00	3647 26 443 00
Total		-	-	-	m³	_	3204 26
V—Piso de haldosa							
Vestibulo	11211121112111225	31 16 11 15 7 30 6 96 4 29 6 00 9 72 4 69 4 69 4 69 3 50 3 50 3 50 3 52 3 34 6 68 5 86 3 08 4 00 1 10		4 96 1 50 3 16 13 28 6 96 7 00 5 92 4 69 4 69 4 69 4 00 3 00 2 50 3 00 5 00 1 06 1 66 3 34 2 34 0 90		154 55 16 73 46 14 92 43 29 23 41 76 68 04 55 53 29 45 22 51 7 04 40 24 18 76 10 50 7 50 10 50 17 60 3 54 11 09 9 73 10 29 9 73 10 29 9 2 76 4 95	727 23
Total VI—Pisos de piedra		_	-	_	m³	_	720 23
<del>-</del>		51 O4		5 50	m- 3	285 78	
Anden	2	51 96 <b>5 34</b>	••	6 50	) )	69 42	355 20
Vereda de la estacion	1	115 62		2 09	>	231 24	231 24
					1	1	586 44

	s las	Di	MENSION	ES	TRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
				,			586 44
Escalera de entrada. Escalones	5 6 1	11 23 11 23 11 23	• •	0 40 0 20 0 80	m²	22 46 13 48 8 98	44 92
Escalones en los patios	1 1	1 70 1 30	••	0 50	,	0 85	** 02
Contra id id. (desarrollo)	2 1	1 30 1 30 11 90	••	0 50 0 25 0 25	•	0 65 0 65 2 98	5 13
Asientos de las letrinas.	5	0 90	••	0 45	,	2 03	2 03
Total	-	-		_	mª	_	638 52
VII—Piso de ladrillos de canto							
Via cubierta	1	52 00	••	15 00	m³	<u>780 00</u>	780 00
Total		_	_	-	m³	-	780 00
VIII — Techo de pizarra							
Pabellones laterales	4	10.40 + 6.50	••	4 00	m²	135 20	
i, ii	2	13.90+10 50 2 4 75	••	4 00 4 00	,	97 60 I9 00	
	2	5.95+1.00	••	4 00	,	27 68	
	4	6 5Q 10 50+4.00	••	$\frac{3\ 50}{2}$	,	45 50 101 50	
· central	2	11.80+8.00 2	••	4 00	,	79 20	
	2	4 75 6.45+1.50	••	$\frac{4\ 00}{2}$	•	19 00 31 80	
	2	8 00		5 90	,	47 20	
Parte intermedia	2	11 20 9.70+13.40	••	$\frac{4\ 50}{2}$	2	50 40 337 26	<b>Q</b> Q1 94
Total		2		, 50	m³	00, 20	991 34
				_	41		991 34

	a le	DI	MENSIONI	ZS .	WETRICA	CANT	IDADE
INDICACION DE LAS OBRAS	Numero de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD BET	Parciales	TOVALEN
IX — Techo de							
Cocina	1	3 34		3 84	m³	12 83	
	1	2 84	•.	3 34		9 49	
Deposito de lámparas Letrinas	2	3 84 2 00	••	3 34 1 20	>	12 83 4 80	
Detrinas		3 30	••	1 64		5 41	45 3
		• • • •				<del>  :</del>	
Total	-	-	-		m³	-	45 3
X-Adornos de zinc para el techo							
Angulos				••	ml	134 00	
Cornisas				• •	>	137 00	ļ
Coronamiento superior en		e B					į
los pabellones Punzones en las esqui	••	••	••	••	•	118 00	
nas					N۰	16	
Ventanas	••			••	•	7	
XI—Canaletas y caños							
Canaletas en el edificio.					mi.	140 00	
dem entre las armaduras					•	155 70	
Caños de desagüe	••			••	•	380 80	
XII—Ciele raso de yeso							
Zestibulo					m²	217 42	
Equipajes	$\ \cdot\ $				•	92 43	
Celégrafo	••	••	••	••	3	29 23 41 76	
Comedor 1 s clase				::	,	68 04	
Café y comedor 2 <sup>co</sup> id					•	55 53	
labitaciones para em-		i					
pleados	••		••	••	2	51 96	
aguan		::	::	:-	>	7 04 59 00	622 41
Total		_	_	_ ]	m²	_	622 41

•	ales	DI	MENSION	ES	WETRICA	CANTII	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD WET	Parciales	TOTALES
XIII — Carpinteria							
Puertas de cedro  de pino (letrina). Ventanas du cedro Escalera de servicio (33 escalones)	5 24 14 5 10	1 60 1 30 0 95 0 80 1 30		3 40 3 40 2 64 2 60 2 50 6 00	,	5 24 14 5 10	
" del zótano  XIV—Vidrios de las claravoyas	1	0 80	••	4 10	*		
	10	3 50	••	3 35	m³	117 25	117_25
Total	-	_		_	m³	-	117 25
XV—Techo de flerro galvanizado							
	4 4 8	45 60 52 00 3 50	:: :· .	3 30 2 90 2 70	3	601 92 603 20 75 60	1280 72
Total	-		-		m³	_	1280 72
XVI—Fierros							
(4) Armaduras del techo de las vias — (Peso aproximado cada uno).			••	959 78	kg.	30712 96	30712 96
(B) Tirantes longitudina- les debajo de la cubier- ta	24 2	••	••	1066 00 832 00		25584 00 1664 00	·
Escuadras para los ti- ranantes	384			1 98	>	760 32	
Fierros de ángulo (clara- boyas)	\$6		••	8 19	>	786 2 <del>4</del>	
Chapas de union (armaduras y columnas) (D) Diagonales horizonta-	16		••	9 96	•	159 36	
les	24	••	••	79 50	•	1908 00	
(diagonales)	4 16	••	••	19 50 11 70		78 (i0 187 20	
(E) Firros de ángulos, (vigas de union, co'las) (E) Idem idem	72 48	••	••	24 57 23 40	>	1769 04 1123 20	
,						34019 36	30712 96

	ales	D	IMENSIONI	₹S	METRICA	CA	NT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales		TOTALES
Chapas de ensambladura						34019	86	30712 96
(vigas y columnas)—Pe-						<u> </u>		,
so aproximado c/u Fierros de ángulo para	60	••		6 00	kg.	360	00	
ensambladura	120		<b> </b>	4 09		490	80	
Diagonales de las vigas.		••		1 95	>	936		
Fierros varios	120	••	i	11 05	•	1326	00	
Fornillos para fijar las	64		1 !	8 80		563	20	
Chapas bajo los tornillos	32			6 43		205		37901 13
D'Il and the discount				04.05			_	
Pilares entre los muros.	55	••		94 25 65 00	3	5183 130	1	
	4	· .	1 :: 1	29 25		117	4	
Fierros de ángulo (en los			]			}	ı	
pilares)	405	ms.	••	11 70 9 36		4738		
ldem horizontales del	202	••		9 36	•	1890	'2	
frente	20	••		13 00	>	260	00	
Escuadras (pilares y ar								
maduras) Fieros de ángulo de las	16	••		9 65	>	154	40	
escuadras	32		1	4 14	,	132	48	
l'ornillos (base de los							ı	
pilares)	120	••		4 20	•	504	: : I	
Chapas inferiores	60	••		2 60	,	156	w	
ses)	800			0 50	•	400	00¦	13666 8
Vigas del zótano	2	l S		150 00	,	300	_	<b>30</b> 0 0
-	-	••		190 00	1.	300	~	
. Total	_	_	_		kg.	-		82580 9
XVII—Fierro fundido								
'olumnas-Peso aproxi-			1			l		
mado cada una	52			584 92			44	
Refuerzos triangulares	192 48	••		9 36	,	1797		
Apoyo de las armaduras. Cojinetes inferiores (pi-	40	••		23 62	>	1133	10	
lares)	57			16 70	>	951	90	
dem superior idem	59	••		14 12	>	833	08	23433 30
Total	-	-	_		kg.	-		23433 30
XVIII-Varios								
'ararrayo	1	••		••	N۰	1		
Reloj	1				,	1		
Faroles (á la entrada)	2 5			••		2		
Estufas	5		1		•	5		

		- 3	31 -				
	las	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDIC.: CION DB LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
XIX—Blanqueo y pinlura	.						
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		••	••	••	mı	3204 26	3204 26
Total	-	_	÷	_	m²	-	3204 26
Galpon de carga							
I—Escavacion para cimientos							
OficinaColumnas	48i	20 56 1 20	0 80 1 20	0 90 2 00	m³	14 80 138 24	153 04
Total		_	_	_	m <sup>8</sup>	_	153 (14
II—Albañileria ordi- narla							,
Cimientos - Oficina	1	20 56 20 56	0 80 0 64	0 90 3 65	m³	14 80 48 03	62 83
Elevacion "	1 2	20 56 <b>5 2</b> 8	0 34 0 34	5 70 1 50 2	*	39 85 2 69	
		/				42 54	
A deducir puertas venta- nas	4.		••	••	m³	3 10	39 44
Escalones	3	0 80	1 10	0 16	•	0 42	0 42
Canaletas de desagüe— Seccion m <sup>3</sup>	23 77	52 50 20 00		0 10 0 15	,	15 75 9 00	24 75
Total	_	_	_		m³	_	127 44
III — Revoque ordina- rio							
Esterior—Oficina	1 1 3	16 64 19 20 4 70		4 80 4 30 1 50 2		79 87 82 56 10 58	
•••	3	4 10	••	2			
A deducir — Puertas y ventanas				••	•	173 01 18 24	154 77
Total	-	_	_	-	m³	-	154 77

	de las iguales	DI	MENSION	ES	KÉTRICA	CANTID	ADES
INDICACION DE LAS OBRAS	muero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAB MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Techo de teja							
Oficina	2	5 80		3 00	1 1	34 80	34 80
Total	-	-	_	-	m³	-	34 80
V—Piso de baldosa							
Oficina	1	4 60	••	5 00	1 1	23 00	23 00
Total	-	_	_	- ,	m²	_	23 00
VI—Piso de piedra						1	
GalponVeredaPlanchadaRampa	1 2 1 2 1	. 60 00 20 00 3 00	••	16 00 1 50 8 00 1 50 6 86 5 28	•	960 00 180 00 \$20 00 4 50 205 80 49 21	
Total	-	_	_	-	mª	_	1719 51
VII—Canalatas y caños							
Canaletas en el galpon Canaletas de la oficina Caños de desague		••	••	::	ml.	181 50 11 60 253 00	ŀ
VIII — Fierro forjado  Columnas cilíndricas—				575 445	  -	97401 00	
Peso aproximado c/u Montantes del tabique	48 76		••	575 445 53 040		27621 36 4031 04	
Idem parte lateral bajo el techo	4		•	101 400	•	405 60	
Fierros de union longi- tudinales (columnas)	30			47 970	•	1 <b>4</b> 3 <b>9</b> 10	1
Idem idem trasversales (idem)	4	'  ··	••	100 100	•	400 40	ì
	120			25 830		3099 60	<b>'</b>
Chapas de union de las vigas.  Diagonales de las vigas.  Chapas de union de las	60 360	li l	••	7 800 3 556		468 00 1280 16	
Chapas de union de las vigas con columnas Idem idem idem	32 16	11 1		23 212 14 040		742 78 <b>2</b> 24 64	
Fierros horizontales so- bre las puertas	16		•	<b>35 10</b> 0	•	561 60	
<b>i</b>	( <u> </u>	y I	۱ ۱			40274 28	1

	las		DIMENSIO:	NES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	8 8				AD METRICA	Parciales	5897
	NUMERO partes 1	Largo	Espesor	Altura	UNIDAB	Parc	TOTALES
Piana maticala aba						40274 28	
Fierros verticales sobre las puertas. Peso apro-							
ximado c/u Escuadras para fierros I.	16	• •	::	11 700 1 930		187 ·20 208 44	
Chapas superior (colum-		•	".	1			
nas centrales) Fierros rectangulares	16 32	••	::	25 272 15 600	•	404 35 499 20	
Collar de la base de las					1	1000 00	
Vigas de los costados	48 16	••	<b>'</b> ::	35 000 53 9''0		1680 00 862 40	
Chapas de union	8	• •		7 800	•	62 40	
Diagonales	96	••	l . ••	3 <b>5</b> 56	•	341 38	
redizas	14	• •		43 400	1	607 60	
Soporte de los rieles Rieles bajo las puertas	56 14	••		5 000 8 745		280 00 122 43	
Suspension de las puer-			·	5 241		293 50	
tas Angulos inferiores de las	56	• •		3 241	•		
puertas	56 28	••		11 230 0 650		628 88 18 20	
Manijas de las puertas Fierros inclinados de los	20	••	••	0 650	1	10 20	
costados	8	••		72 000	>	576 00	
columnas centrales.,	64	••		8 510	,	224 64	47270 90
Armaduras del techo	28			396 933	,	11 114 12	11114 12
	1 1	••	''	550 550			11114 12
Tirantes longitudinales, del techo	18			1240 250	,	22324 50	
Idem idem parte supe	1 1	••	"	•			
rior Chapas de ensambladura	198	••		968 000 3 360		1936 00 665 <b>2</b> 8	
ldem idem	22	••	::	2 800		61 60	
Escuadras Idem soporte de las ca-	252	. •		1 150	•	289 80	
naletas	64	••		1 480	>	94 72	25371 90
Total	_	_	_		kg.	_	83756 92
IV—Fundicion							
Bases de las columnas—							
Peso aproximado c/u	48			495 000		23760 00	
Piezas de ensambladura. Idem idem idem	96 60	••		75 000 10 800		7202 00 648 00	
Rueditas de las puertas		••	"	10 900	,	U-26 UU	
corredizas	56	••.		6 300	•	352 80	31962 80
Total	-		-	-	kg.	_	31962 80

	las in les		I	DIMENSIO	NES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Large	0	Esp <b>es</b> or	Altu	na.	UNIDAD MET	Parciales	POTALRS
X—Fierro galvani- zado				•					
Tabiques—Parte vertical Parte contra las puertas. Idem arriba de las puer-	54 24		08 08	••	1 0	25 53	m²	275 40 51 89	
tas	32		<b>3</b> 3	••·		90		38 30	
versal	16		08	••	1 -	26 25 2	,	82 25 36 00	483 84
Techo	2 2		50 50	••		70 40	>	689 70 532 40	1222 10
Total	-	_		-			m³	-	1705 94
XI—Carpinteria									
Puertas corredizas (2 hojas)	14 2 1 2	2 1	00 50 20 20	  	3 2	50 00 50 40	No	14 2 1 2	
Palizada sosteniendo el terraplen	1	216	00	••			m³	475 <b>2</b> 0	
Idem idem idem	2	15	00		<u>2.20+0</u>	.95	•	47 25	522 45
Total		-		-	_		m³	_	522 45
XII—Blanqueo y pin- tura									
Blanqueo		••			••		m²	154 77	154 77
Total		-	1	-	-		mª	-	154 77
XIII—Via de 0.60 para zorras									
Via longitudinal Idem trasversal	2	80 5	00 00	::	••		ml.	160 00 30 00	
Mesas giratorias — Diametro 2.00	6			::	. ••	00	No.	6	
***************************************	1	••	1	••	••		•	1	

	a las	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Taller de repara- ciones y depósito de locomotoras.							
I-Bscavacion							
••••	40	1 20	1 20	2 00	m³	115 20	115 20
Total	-	_	_	_	m³	_	115 20
II—Hormigon hidráu- lico							
Asiento de las zanjas	2	34 00	2 80	0 70	m <sup>s</sup>	133 28	133 28
Total	-	<b>–</b> .	-	_	m³	_	133 28
III—Albañileria ordi- naria				•			
Muros	1	177 04	0 16	4 65	m³	131 72	
	6	10 00	0 16	2 50		12 00	
A dedueir	6	3 70	0 16	4 65		143 72 16 52	
66	2 1	2 70	0 16 0 16	4 65 4 65		4 02 1 49	
ventanas	10	2 00 1 50	0 16 0 16	3 50		11 20	100 01
Zanjas de limpieza	4	34 00	0 50		,	61 20	108 81
Fondo	2	34 00	1 30	0 50	>	41 20	
Escalones Zanjas para desague— Seccion media ma	łł	1 30	0 80	1 20	. *	4 99	
Seccion media ma Conducto principal, id id	4	28 50 60 00		0 70 1 65		79 80 9 <b>9</b> 00	
axesorios, id id		1 30	••	0 10		2 08	291 27
Total		-		_ '	m³	-	400 08
lV—Revoque hidráu- lico				.1.			
Zanjas de limpieza Fondo	4	34 00 34 00	••	0 80 1 35	m³	108 80 91 80	200 60
Zanjas de desagüe	16	1.70+1.10		14 25	,	319 20	217 00
_ " "	8	0 30	••	1 10	1 1	2 64	
Fondo	4	28 60 60 00	••	0 30	>	34 32 168 00	
axesorios	16	1 30		2 80 0 60		12 48	536 64
Total		_	_	_	m²	_	737 24
	ıl	1				]	

	8 8	Di	MENSION	ES	3	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Ro de las rs iguales				ID HETRICA	ales	<b>2</b>
	NUMERO Partes i	Largo	Espesor	Altura	UNIBAD	Parciales	TOTALES
V—Revoque ordi- nario			·				
Muros esteriores	1	192 00		4 50	m*	864 00	
	6	10 00	••	$\frac{250}{2}$	•	75 00	
A deducir	6	3 70	••	4 50		939 00 99 90	
	2 1	2 70 2 00	••	4 50 4 50	>	24 30 9 00	
" ventanas	10	2 00		3 50	•	70 00	
	2	1 50	••	3 50	•	10 50	725 30
Muros interiores	1	222 40	••	4 50 2 50	•	1000 80	
	6	10 00	••	2 00	•	75 00	
A deducir puertas y ventanas,				••		213 70	862 10
Total	-	_	_	_	m²	_	1587 40
VI—Pisos							
Piso de ladrillos de							
canto	2 1	35 84 29 84	••	9 84 9 84	m²	70 <b>5</b> 33 293 63	
Idem idem	1	5 84		9 84		57 47	
A deducir — zanjas de				2.00		1056 43	
limpieza	2	34 00 28 82	••	2 30 0 60	,	156 40 34 58	<b>865</b> 45
Total		_	_	_	m³	_	865 45
VII—Blanqueo y pin- tura							
Muros esteriores				••	m³	725 30	
interiores	••	••	••	••	•	862 10	1587 40
Total	-	-		-	m²	-	1587 40
VIII — Carpinteria							
Longrinas	4	35 84 28 00	0 30 0 30	0 12 0 12	m³	5 16 4 03	9 19
Portones	6	3 50		4 70	1		
Puerta	2 T	2 50 2 00	••	4 50 4 50	•	2	
Para-golpes.	2		::		>	2	
•						!}	

	las	DI	MENSION	?S	HETRICA	CANTIL	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIBAD MET	Parciales	TOTALES
X—Canaletas y caños			·				
analetas	40	37 <u>00</u> 6 00	••	••	m]	148 00 240 00	
X—Vidrios							
laraboya	6	3 3:1	••	4 00	m²	79 20	79 20
Total		-	_	_	m³	_	79 20
XI—Fierro							
lares principales del edificioem em intermedios idem idem de kg. 19.50 el	40	••		••	kg.	29273 120	
m. lierros horizontales en-	011	4 65	••	••	•	8251 425	
tre los pilares id em del tabique divi-	54	3 88	••	••		4085 640	
sorio idem de los trans. es-	111	.9 80	••	••	,	2102 100	
tremos idem diversos de los	2	<b>11 9</b> 0	••	••	,	464 100	
nojinetes idem de ángulos de las vigas de union de la	6	8 80	••		>	1029 600	
columna id 9 20 id apas para fijar las vi-	144	3 75	••	••	,	4968 000	
gas con los pilares cuadras idem idem	72	0 50	0 008	0 22		494 <b>2</b> 08	
le kg. 4.60 c/u agonales de las vigas. apas de las vigas tras-	168 432	0 50 0 75	0 008	0 06	>	772 800 1213 056	
rersales de union de os pilareserros de ángulo de las rigas de kg. 9.20 el	6	9 90	0 007	0 30	•	972 972	
n. Icuadras de ensambla- lura de los montantes	24	9 75	••	••		2142 800	
le 2.40 c/uem de la parte supe- ior de los pilares id.	1000	••	••	••	,	2400 000	
7.80 id	48	•	•	••	,	374 400	
ares de kig. 8.28 c/u Em soporte de las ca-	96		••	••	,	794 880	
paletas id. 5.332 id	20	••	••	••	,	106 640	-
	1	l				59445 741	

•	a les	DI	MENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de lus partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Chapas de union de las armaduras con los pi- lares de kg. 21 918 c/u Idem idem, id 39.195 id.	16 16				kg.	350 688 627 120	
Fierros inclinados de kg. 19.50 el m. l	12	5 80	••		,		61780 749
Armaduras del techo— (iguales á las del edifi- cio de la estacion) – Pe so de c/u kig 959.78	24	١	••			23034 720	
Tirantillos longitudinales de kg. 20.50 el m. l Chapas para ensambla-	36	<b>\$6</b> 50	••	••	•	26937 000	
dura de los tirantes de kg. 6.55 c/u Escuadras para fijar los tirantes en las arma	195	••	••	••	,	1277 250	
duras id 1.98 id Cumbreras del techo de kg 16.00 el m. l	390 3	 \$6 50				772 200 1752 000	
Fierros para la clara- boya de k. 3.35 idem idem	72	3 30		••	>	795 960	
Tornillos y remaches (4 olo)	••		••		,	4000 00	<u>58569</u> 1 <b>30</b>
Total		-		_	kg.		120349 879
XII — Fierro fundido Soporte de los pilares—							
Peso de c/u 757 kg	40	••	••	••	kg.	30280 00	
Total VIII—Techos			-		kg.	_	30280 00
Techo de flerro galvani- zado—Cubierta	3	<b>\$7</b> 00		6 00	m³	666 00	
Idem	12 3	4 50 28 50	••	2 75 6 60	>	148 50 564 30	[
Total	-	_	-		m²	_	1378 80
XIV—Ventanas de fleiro							
	10 2	2 00 1 50	••	3 50 3 50	Nº	10 <b>2</b>	

	2 18.6 8 8 8		1	DI	MENSI	ONI	ZS		METRICA	CA	NTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	L	argo		Espes	or	Altu	ra	UNIDAD ME	:	Farciales	TOTALES
Casa para em- pleados												
I — Escavacion para cimientos						,						
	12 2 2		2 3 2 6 6 6	8	0	65 65 65	] ]	50 50 50	3	5	846 226 870	45 942
Total	-		-		-		-	•	m <sup>8</sup>	-	-	45 942
II—Albañileria												
Cimientos	12 2 2 1 1 15			88 80 42 06	0	65 65 65 48 48	]	50 50 50 65 42	*	5 12 182 31	285	
	4 2	π	2 (	00	Ü	48 48	1	42 42 58	2	2	061 726 475	
	15	π - 2 π	1 (		_	48	}	295	,		058	
••	4	$\frac{\pi}{2}$	1 29	-		48		290				154 773
	2	<u>π</u>	1 (			48		l 21	,	125		101 110
Elevacion	1 7		87 3 5 (	- 1	_	34 34		30		ii .	787	
**	2		3 3	- 1	0	34	4 21+	-	>	7	961	
	2		3 3	34	0	17	$\frac{4.21+}{2}$	2.80	,	3	980	
A deducir	2 6 6 2 2	π		10 30 00	0 0 0	34 34 34 17 34		2 80 2 50 2 10 2 00 3 80	•	5 5 0	76 610 569 680 367	137 310
Total							-	-	m³	-	_	292 083
III—Cornisas												
	8 2		0 8 11 0	34	0	34 34	0	50 20	m³	0	462 496	1 958
Total .			_		_		_		m³	-	-	1 958

	de las iguales	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	MUNICIO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	POTALES
IV—Pisos							
Piso de baldosa	6	4 00	••	5 00	m³	120 00	
	6	1.00+1.30		0 34	>	2 35	
ti ti	1	20 18	••	3 34 3 00	>	67 40 15 00	
	2 2	2 50 1 00	••	0 17	3	0 34	205 09
Total		_	_	_	m³	_	205 09
V—Revoques		:					
Esteriores	1	57 92	••	4 21	m³	243 84	
••••••	2	3 10	••	2 80 4.21+2.80	>	17 36	
	4	3 34	••	2	*	46 83	
	2	5 88	••	1 30		7 38	
A deducir	6	1 00	••	2 50		15 00	
66	6	1 20 1 00	••	2 10 2 00	3	15 12 4 00	
	2 2	<b>≖</b> 0 65	••	0 65	>	2 65	278 64
Interiores	6	18 00	••	4 21		454 68	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	12	5 00		1 30	,	39 00	
				2 4-21+2-80		42 06	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	3 00	••	2		21 05	
,,	2 2	2 50 3 10	••	4 21 2 80	•	17 36	ĺ
16	6	6 20	•••	0 50	>	18 60	
	6	7 00	••	0 50	>	21 00 1 70	
	2 2	2 × 0 40	••	0 17	•	2 51	
A deducir	6	1 30		2 60	•	20 28	ł
	6	1 50	••	2 20	•	13 80 4 00	
	2 2	1 00 π 0 45	••	2 00 0 45	,	1 27	572 61
Total		_	_	_	m'a		851 25
VI—Techos							
Techo de teja	2 1	26 38	••	3 50	m³	184 66	1
56	1 2	20 18 3 10	••	3 50 3 00 3 50	>	60 54 21 70	266 90
Total				_	m³		266 90
1001	_	1 -		1 -		1	200 00

	ales	D	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALBS
VII-Puertas y ven-							
Puertas	6 2 6 2	1 00 1 00 1 20	  	2 50 2 00 2 10	No	6 2 6 2	
VIII—Canaletas y caños							
Canaletas	•-	56 56 32 00	••	••	ml.	56 56 32 00	56 56 32 00
IX — Blanqueo y pintura	,						
Esterior		••	••	••	m³	278 64	278 64
Interior				••	,	572 61	572 61
Total	-	_	<b>-</b> ·	-	m³	-	851 <b>25</b>
X-Pilares.							
Pilares de madera			••	••	N۰	6	
Estanque	i I						
I-Escavacion para cimlentos y pozo							
Cimientos A deducir	1	27 37 π 2 50	$\frac{3}{2}\frac{95}{2}$	2 50 2 50		135 139 49 <b>08</b> 8	86 051
Pozo	1	π 0 82 π 0 50	0 <b>82</b> 0 50	2 25 18 95		4 753 14 883	19 636
Total	_	_	_	_	m³	-	105 687
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria							
Cimientos A deducir	1	27 02 π 2 50	$\frac{3 \ 90}{2}$ 2 50	0 80	1	<b>42 151</b> 15 708	26 443
Revestimiento del pozo.	1	π 1 00	1 00	1	ł	1 571	
A deducir	1	π 0 82 π 0 50	0 82	5 70	3.	12 041 4 869	
			1				35 186

	las	I	DIMENSIO)	NES	ET LICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD INC	Parciales	TOTALRA
Zanjas , ·····	2 1 2 1 2 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	9 75 1 00 20 30 20 30 1 00 8 50 1 40 1 40 1 40 1 40 1 40	2 80 2 80 0 50 0 23 2 40 1 40 0 40 0 32 0 32 0 32	0.75+0.67 2 0 50 1 60 0 12 0 20 0.40+0.30 2 0 25 0 65 0 90 1 15 1 40	2 2 2 2 2 2	\$8 766 1 400 \$2 480 1 121 0 480 8 330, 0 140 0 582 0 806 1 030 1 254	35 186
Total	2 2	1 40 1 90	0 37 0 15	2 28 0 12 —	» »	2 362 0 068 —	88 819 124 005
III.—Maderas							
Asiento del estanque	1	, • i	3 95	0 20	1 1	10 811	
A deducir	1	π 2 50	2 50	0 20	•	3 927	6 814
Longrinas para la zanja. Travesaños	2 2	20 00 1 50	0 22 0 22	0 12 0 12	*	1 056 0 079	1 135
Total	-	_		_	_	_	8 019
IV.—Fierros							
Estanque, montantes y accesorios—Peso apro ximado		••		••	kg.	14000 00	14000 00
Total		-	-	-	kg.	_	14000 00
V.—Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas.							
Zanjas	4 2 4 4 4 2 1 2	9 58 0 40 0 32 0 32 0 32 0 32 9 58 1 40 1 40		1.13+1.21 1 41 0 95 0 70 0 45 0 20 1 50 0 40 0 15	m <sup>2</sup>	44 83 1 13 1 22 0 90 0 58 0 26 28 74 0 56 0 42 78 64	

·	38	п	IMENSION	ES	5	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Nuzzao de las. partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CHIDAB METRICA	Parciales	FOTALES
Escalones	8 8 2	1 4/ 1 4/ 1 4/	)  ••	0 32 0 25 0 10	m <sup>3</sup>	3 58 2 80 0 28	78 64 85 30 85 30
Letrina							} 
I—Escavacion para cimientos y pozo		:					
Edificio	1	23 24	1 00	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	m <sup>8</sup>	23 240	23 240
Pozo (cimientos) (escavacion)	1	14 00 4 15				9 100 63 723	72 823
Total	-	_	_	_	m <sup>s</sup>	_	96 063
II—Albañileria							
Cimientos-Edificio	1 1	23 24 23 24				11 <b>62</b> 0 5 810	17 430
Pozo	1	14 00	0 65	1 00	•	9 100	9 100
Elevacion—Edificio	1 2 2 2 2	23 24 6 30 6 30 0 34 1 00	0 34 0 31 0 34	1 00 1 50 0 15		19 754 4 284 6 426 0 035 1 700	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	1	i -	,	267	28 532
Elevacion—Pozo	1	14 00			,	12 250	
	1	14 00	1 2	1 10	٠	5 474	
	1	14 00	$\frac{0.45+0.34}{2}$	0.50	1	4 424	22 148
Tabiques	2	3 86	1	2 50 2.50+3.30	•	3 474	
	4 4 4	1 50 0 40 0 10	0 18	2 50	> >	3 132 0 720 0 180	7 506
A deducir	6 6	0 90 π 0 15			,	0 945 0 148	0 797
				l	ا ا	l	85 513

	a a a	DI	MENSIONE	es	RÉTRICA	CANT	DADES
INDIGACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KÉT	Parciales	TOTALES
Ventilador	2	3 06	0 17	5 55	m³	5 774	85 513
Ventilador	2	0 50	0 18	3 05	,	0 549	
	1	3 52	0 60	0 12 0 13	•	0 253	
	1	3 52	0 60	2	>	0 137	6 713
Total	-	-	_	-	m³	_	92 226
III—Albañileria para bóveda							
Bóveda	4	3 32	2 61	0 34	,	5 892	
A deducir	10	0 15	0 15	0 34	•	0 077	5 815
Total		_		-	m³	_	5 815
IV-Revoques							
- Esteriores	1	24 60		2 50	m³	61 50	
66	2	6 30	••	1 00	•	12 60	
	4	0 34 6 30	••	1 00 1 50	•	1 36	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4	3 50	••	0 34	>	9 45 4 76	
A deducir	2	1 00	:	2 50	>	5 00	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50		0 <b>5</b> ù		0 79	82 88
Interiores	1	21 88	••	2 50		54 70	
	2	5 62	•	1 00 1 50	,	11 24	
	2	5 62	••	2		8 43	
16	2 2	7 85 6 57	••	0 34 0 34	>	5 nn 4 47	
	12	8 86		2 50		19 30	
. 66	12	1 50 0 90	••	2 50 2 15	,	45 00 11 61	
	6 4 4	0 90		2 50	>	9 00	
A deducir	2	0 50 1 00	•••	2 50 2 50	,	5 00 5 00	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50		0 50	>	0 79	167 96
Ventilador	2	3 42	••	<b>3</b> 18		21 75	
6.	2	0 50	••	3 18	,	3 18	
••••••	2	0 30	••	3 42		2 05	26 98
Total	-		-	-	m³	_	277 82
V—Techos							
l'echo de teja	2	<b>5 4</b> 0	• •	8 75	m³	40 50	40 50
Total	_		_		m³		40 50

	las 10s	DI	MENSION	ES	A)	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KISTRICA	Parciales	TOTALES
VI—Pisos							
Piso de baldosa	2 2 2 6 6	5 32 3 86 1 00 0 70 1 50		0 88 0 95 0 34 0 18	>	9 36 7 33 0 68 0 76 8 10	26 23
Total		-	_	-	m³	_	26 23
VII—Carpinteria							-
Puertas	6 2	0 90 5 35		2 50 1 00	Nº	6 2	
VIII—Blanqueo y pintura							
Interior					m²	167 18	167 18
Esterior		••			•	83 10	83 10
Ventilador			••		,	26 98	26 98
Total	-	_	_	-	m²	-	277 26

## ESTACION "VILLA DE LA PAZ" E INTERMEDIAS

	ales ales	I	DIMENSIO	NES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	POTALES
Edificie de la Es- tacion V. de la Paz							
I—Escavacion para cimientos							
	1 6	161 98 0 54	0 64 0 54		m³	155 501 2 624	158 125
Total	-		_	_	m³	_	158 125
II—Albafiileria ordi- naria					•		
Cimientos	1 1 6	161 98 163 33 0 54	0 64 0 49 0 54	0 75 0 75 1 95	m³ ,	77 750 60 024 3 412	141 186
Elevacion	1 1 12 1 2 2	107 41 53 70 0 50 69 00 6 68 3 50	0 34 0 06 0 06 0 06 0 34	3 80 0 20 3 80 3.80+5.30	>	193 553 4 511 1 368 0 828 17 261 10 829	
<i>a</i>	2	4 50	0 34	3.80+5.30	,	13 923	
A deducir	3 8 2 7 1	1 60 1 30 1 60 1 00 0 50	0 34 0 34 0 34 0 34 0 34	3 30 2 60 3 00 2 50 0 40	•	5 386 9 194 3 264 5 950 0 068	218 411
Anden	1	28 30	0 84	0 45	•	4 330	4 330
	1	1 50	0 90	0 40	•	0 540	0 540
Total	-	_	_	_	mª	-	364 467

• .	de les iguntes	I	DIMENSIO	NES	WETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTAL.KS
lli—Cornisas							
••• •••• ••••	2 8	17 82 0 60	0 50 0 10	0 20 0 10	m³	3 564 0·048	3 612
Total	-			-	m <sup>s</sup>	-	3 612
IV.—Revoques							
Esteriores	1 1 1	72 84 13 36 5 24	••	4 50 3 80 3.80+5.30 2	m³	327 78 50 77 23 84	
	1	4 24	••	$\frac{3.80+5.30}{2}$	•	19 20	
A deducir	1 8 3 2	166 32 1 20 1 40 1 60	••	0 06 2 60 3 30 3 00	> > >	9 98 24 96 13 86 9 60	383 24
Interiores	1	146 62 12 00	••	4 50 3 80 3.80+5.30	•	659 79 45 60 109 20	
6b 6b	1 3 8 7	24 00 8 10 7 60	••	0 55 0 55 0 34		13 37 33 44 14 28	٠.
A deducir	2 14 8	6 00 7 60 2 50 1 50	••	0 34 1 (0 2 60 3 30	•	5 17 35 00 31 20 26 40	788 25
Total	5	1 60	-		m²	_	1171 49
V-Piso							
	1 1 2 1 1	10 00 5 50 6 00 3 58 4 00 2 00		6 00 4 83 4 83 4 83 4 83 4 50	m²	60 00 26 57 28 98 34 58 19 32 9 00	
Piezas	1 1 1 3 7	4 00 2 00 4 00 1 50 1 00	••	4 50 3 50 3 50 0 34 0 34	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	18 00 7 00 14 00 1 53 2 38	221 36
Anden	1	18 98	••	5 05	>	95 85	95 85
Total		_	_	<u> </u>	m³	.—	317 21

	de las iguales	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉN	Parciales	TOTALES
VI.—Techos							
Techo de teja	1 2	18 80 18.90+8.00	••	4 40 6 20		8 <b>2</b> 72	
(6	2	11 30	••	6 00	,	67 80	
·	1 1	6 68 6 68	••	4 63 5 56	, ,	30 93 37 14	384 75
Total		_	-	_	m³	_	384 75
VIIColumnas							
Columnas de fierro.,	6		••	3 15	N۰	6	
VIII.—Canaletas y caños							
Canaletas			••	••	ml.	6 <b>3 2</b> 2 61 20	
IX.—Blanqueo y pin- tura							
Interior			••	••	m³	788 25	788 25
Esterior		••				381 24	381 24
Total	-		_	-	m³	_	1169 49
X.—Puertas y venta- nas							
Puertas Ventanas boleteria	3 7 2 8 1	1 40 1 00 1 60 1 20 0 60	  	3 30 2 50 3 00 2 60 0 50	,	3 7 2 8	
Galpon de carga							
I—Escavacion para cimientos							
Edificio	2 2 1	21 32 7 68 19 68	0 82 0 82 0 65	1 50 1 50 1 50	mª	52 447 18 893 19 188	90 528
Plataformas	2	13 20	0 60	1 50	,	23 760	23 760
Total	-	_	_	-	m³	-	114 288

	2 8 8		DI	MENS	ONE	ES	_	METRICA	C	ANT	DAD	ES
INDICACION DE LAS OBRAS	numbo de las partes iguales	Large		Espes	or	Altur	a	UNIDAD MET	Parciales		TOTALES	
Il—Albañileria ordi naria												
Cimientos-Edificio	2		32		82		75	m <sup>s</sup>		224 446		
52 A6 1177	2 2 2	_	68 16		82 65		75 75	•		631		
	2		84		65	0	75		7	644		
**	1	19	84	0	65	1	50	•	19	344	83	2
· Plataforma	2	13	20	0	60	1	50	>	23	760	23	70
Elevacion-Frentes	2	21	00	0	50		75	,	120	750		
deducir	4	2	50		50	3	15	>		750		
*****	8	. 2	86	0	16	3	15	•	11	532	93	4(
ostados	2	8	00	0	34	5	75	>	31	280		
n	2	9	00	0	34	2	95	,	9	027		
44	2	0	65	0	16		2 75		1	196		
F4	1		00		20		30	•	0	960		
**********	6	0	65		20	0	65	>		507		
ef ,	2	-	20 85		16 16		50 20	>	0	160 059		
deducir	2	$\frac{1}{2}$	20		34	ĭ	45	>	2	169		
	ī	1	20	ō		2	60	•	1	061	39	9
entro	1	12	00	0	50	1	25	•	7	500	7	50
latataforma	2	8	00	0	40		25 25	•	1	000		
14	2	5	00	0	40		\$ 00	•	2	500	10	5
Total	-	-		_		_		m³		-	<b>25</b> 8	4
III—Revoques										ľ		
Esteriores	2	21	00			5	75	m³	24	1 50		
44 - 4484 4444	24	0	16	- 4	1	3		>	1			
deducir	4		80		- 1	3	50 15	*	1	7 60 1 50	23	9
deducir		2	50	* *		3			-		20	•
Costados	2	_	00		- 1	5	00	,	90			
	1	_	00	1.0		1 2	25 45		1			
	2	3	00				2	•	2	- 1		
**********	1		20			0	16	>		2 75		
16	2	9	95	1.4		0	20 34	3		8 98 7 99		
444444444	2 2 1	7	75 30			0	34	•	4	4 96		
	1	6	40			0	50	•	:	3 20		
deducir	2	2	20	+ 4		1 2	45 60	>		5 88 3 12	13	R
4	1	1	20			2	OU	٦,		14		
			J						H	ı	37	9

	de las ignades	DI	MENSION	ES	HETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Nucino de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Interiores	2 2	<b>30</b> 00	••		m²	180 00	375 80
b	2 2	8 00 9 00	••	4 50 2 40	,	72 00 21 60	
A deducir	4	2 50	••	3 15	•	31 50	
66	2	2 20 1 20	• •	1 45 2 60		6 38 3 12	232 60
Plataforma	2	8 00	••	1 25	,	20 00	
	2	5 00	. ••	1 25	>	6 25	
46	2 2	8 00 5 20	••	0 40 0 40	>	6 40 4 16	<b>3</b> 6 81
Total	_			_	m,	_	645 21
IV—Pisos							نصلحت
Piso de tabla	1 4 1 2	22 00 2 50 1 20 21 00	••	8 00 0 34 0 30 0 66	3 3	176 00 3 40 0 36 27 72	207 48
Total		21 00	••	. 0 00	m³	2. 12	207 48
V—Techos					ш		
Techo de teja francesa	2	21 00	••	5 90	m²	247 80	247 80
Total		_		_	m³	_	247 80
VI—Canaletas y caños							
Canaletas		••	••		ml.	42 00 31 80	42 00 31 80
VII—Puertas y ven- tanas							
Puertas corredizas tableras	4	2 50	••	3 40		4	
Ventanas	2	1 20 2 20	••	2 70 1 60		1 2	
VII—Blanqueo							
Esterior		••	••		m³	375 80	375 80
Interior		••	••		•	232 60	232 60
Total	-	-		-	m³	-	608 40

	ales		DI	MENSIC	NE	S		A SICA	CAN	T	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo		Espeso	r	Altura		UNIDAD METRICA	Parciales		TOTALES
Estaciones Inter- medias				·							
EDIFICIO DE LA ESTACION											
I.—Escavacion pará cimientos				•							
Cimientos	1 3	45 3	50 50		50 30	1	00 00	m³	22 7 3 1		25 9
Total	-	_		_		_		m³	-		25 9
II.—Albanileria ordi- naria							į				,
Cimientos	1 3	45 3			50 30	1		m <sup>s</sup>	22 °		25 9
Elevacion	1 1 3	36 9 3	68	0	32 32 16	4 4	00	» »	48 9 12 3 7 0	39	
46	2	8	- 5		32		10	•	8.5	25	
A deducir.—Volúmen de puertas y ventanas				••				>	76 ( 10 (		66 6
Total	-	_		_		_		•	-		92 5
III.—Cornisas										ľ	
•••••	4	5 (	00	0	18	0	10		0.5	16	0 3
Total		-				_		m <sup>8</sup>			0 3
IV—Revoques				•						ľ	
Esteriores	1	37	28	••				m³	158 4	14	
**	2	8 3	32	• •,		3	10	•	25 7	79	
A deducir (puertas), (ventanas)	5 3	1 2		••		2		•	16 8		158 29
Interiores	1	33 ( 40 (		••		4	00	•	142 8 163 8	30 34	
A deducir—superficie de puertas y ventanas	2	7 (	68	•		$\frac{2}{2}$	19	>	21 1 40 6		<b>287</b> 11
Total		-		_		_		m³		Ť	445 40
					Ì	,					

	202	1	DIM	ENSION	RS		RICA	CAN	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo		Espesor	Altur		UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V.—Pisos									
Piso de baldosa [piezas].	1 1 1 2	2 7 3 0 3 5 4 7	9	 	3	68 68 68 68	•	10 10 11 37 12 92 35 03	2
Piso de piedra [anden].	1	10 3	2	••	5	00	•	51 60	51 60
Total	-	-		_	_		m²		121 08
VI.—Techos									
Techo de teja (en las piezas)	2	10 5	2		5	50	m³	115 75	115 72
ldem idem (en la galeria)	1	10 0	0		5	75	•	37 50	37 50
Total	-	_			_		m³	_	153 22
VII.—Columnas de madera									
Sosten de la galeria	4			••	2	50	N۰	4	
VIII.—Canaletas y caños									
Canaletas Caños		.:		::	••		ml.	31 00 22 00	
IX.—Blanqueo									
				••	••		m³	445 40	445 40
Total	-	_		_	. –		m²	_	445 40
X.—Puertas y venta- nas									
Puertas [vidrieras]	5	1 2 1 0		••		65 65	No 5	5 2	
Ventanas	3	1 2 0 5	15	••	2	50 75		3	

	de las		DI	MENSI	ONE	s	METRICA	CANT	CANTIDADES		
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Large	,	Espes	or	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES		
Galpon de carga											
I—Escavacion			ı	•							
Cimientos	2		00		65 50	1 00 1 00	m <sup>3</sup>	39 00 13 00	52 0		
Total		_				_	$m^3$	-	52 00		
II—Albañileria											
Cimientos	1 2		00		65 50	1 00 1 00		39 00 13 00	52 00		
Elevacion	1	60	00	0	50	1 00		30 00			
	14	0 7	50 10		50 32	5 10 5 10		18 03 11 70			
	1	7	- 1		32	2 30		2 61			
	3		30	0		3 8		8 50			
	3		30		40	1 30 2 30	1	3 59			
	1 4	-	10 35	_	40 32	3 8:		3 27 11 58			
t	2	2	50	0	32	3 8	3	6 16			
66	4 2		35 50	0	50 50	1 3/ 1 3/		6 35			
b	4		50	0	50	1 68		8 25			
A deducir				••				113 42 3 07	110 3		
Plataforma	2	8	00	0	32	1 2		6 40			
	2	5	00	0	32	$\frac{1}{2}$	3	2 00	8 44		
Total	_				}	_	mB		170 7		
III—Revoques					1						
Esterior	2 2		20 10	••		6 1: 4 9:		186 96 79 38			
	2	8	10	••		2 30		18 63			
	1		10	••		1 2		10 13			
6.	1 1	133 60	50 00,	••		0 16 0 56	), >	13 35 30 00			
A deducir, puertas y ventanas	1 11						,	338 45 40 00	298 4		
				••		4.00			200 4		
Interiores	2 2		50 50	••		4 90 4 90		142 10 73 50			
	2		50		I	1 30		9 75			
	1	133	50	••		0 10	) »	13 35			
••	1 11		ì		I		1	238 70	298 4		

	las	Di	MENSION	ES	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
A deducir, puertas y						238 70	298 45
ventanas	••		••	••	m²	40 00	198 70
Plataforma	2	7 90		1 <b>2</b> 5 1 <b>2</b> 5	>	19 75	
	2	5 00	••	2	•	6 25	26 00
Total		-		-	m³	_	523 15
IV—Pisos							
Piso de tabla	1	14 90		7 40 0 50	m²	110 26 15 20	
	2 4	15 20 2 50		0 50 0 50	>	5 00	130 46
Total	_	_	-	_	m²	_	130 46
V—Techos							
Techo de teja	2	15 40		5 50	m²	169 40	1 <b>69 4</b> 0
Total		_	_	_	m³		169 40
VI—Canaletas y Caños							
Canaletas ···	2	15 40		••	ml	30 80	<b>30</b> 80
Caños	4	5 80		••		23 20	23 20
VII—Puertas y ven- tanas						_	
Puertas corredizas tableras	4	2 50 1 20		3 25 2 50	No	4	
Ventanas	2	2 20		1 60	•	2	
VIII—Blanqueo							
Esteriores				••		298 45	
Interiores		:	•	•	>	198 70 26 00	5 <b>23</b> 15
Total		_		_	m²		523 15
Estanque							_
I-Escavacion para cimientos		·					
	2	4 40 2 70	0 85 0 85	1 00 1 00	m³	7 48 4 59	12 07
Total	-	_	-		mª	·	12 07

			-	والمارسان ويرين			-
	de las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	o de				N C	les	2
	NUMBRO Partes	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD	Parciales	POTALES
II—Albañileria ordi- naria							
Cimientos	2 2	4 40 2 70	0 85 0 85	1 00 1 00	m <sup>s</sup>	7 48 4 59	12 07
Muros de elevacion	4 4	0 85 2 70	0 85 0 65	1 10 1 10		3 18 7 72	
46 16 ·····	4	0 65	0 65	4 90	>	8 28	
	4	2 90	0 45	4 90	•	25 58 44 76	
A deducir. Puerta y arco.	1	1 25	0 40	1 10	>	0 55	
	1	1 00 1 25	() 25 0 30	1 10 1 05	>	0 28 0 39	
		π 0.00	0 15 0 <b>4</b> 5	1 05 0 98	.,	0 16	42 70
****	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 98	0 40	0 90	_	0 00	54 77
Total		-	<del>-</del> .		m³	-	04 11
III — Albañileria de arcos				•			
Puerta	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 98 $\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 45	0 98	m <sup>s</sup>	0 68	
A deducir	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 45	0 62		0 27	0 41
Total	-	-	-	_	m <sup>8</sup>	_	0 41
IV—Cornisas							
	4	4 60	0 25	0 10	m³	0 46	0 46
Total	-	_			m³	_	0 46
V—Revoques							
Esteriores	4	4 60 4 60	••	1 00 0 15	m³	18 40 2 76	
************	4	4 40		4 65	>	81 84	
						103 00	100 05
A deducir—Puerta	]	1 00	••	2 15	,	2 15	100 85
Interiores	4	· 2 90 2 90		1 00 0 15	» >	11 60 1 74	
••	4	3 10	••	4 90	•	60 76	
A deducir—Puerta	J	1 00		2 15		74 10 2 15	71 95
Total	-	_	_	-	m³	-	172 80
	. "		'	-		•	البيسجية ا

	las	DI	MENSIONI	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉN	Parciales	TOTALBE
VI-Maderas							
Viga	1	4 00	0 30	. 0 30	m <sup>8</sup>	0 36	0 36
Total	-	_		_	m³	-	0 36
VII→Fierro forjado							
Fierros simple T, del peso de 5 k. 117 el m. l.	ml	66 97	••		kg.	342 68	
Fierros de angulo del pe- so de 4 k. 236 por m. l.		15 66	· •	••	,	66 33	
Fierros redondos del pe- so 1 k. 982 el m. l Palastro de 3m/m de es-		28 00	••	••	•	55 <i>5</i> 0	
Palastro de 2 <sup>m</sup> /m de es	m3	26 49	••		,	618 91	
pesor y del peso de 15 k. 576 el m	m²	15 66	••		>	243 92	1327 34
Total		-	_	_	kg.	_	1327 34
VIII—Fundicion							
Tubo y valvula de salida Palancas y poleas			••	••	kg.	275 87 26 60	302 47
Total	_	_	_	_	kg.	-	302 47
IX — Blanqueo y pin- tura		•					
Esterior			••	••	m²	100 85	100 85
Total	_	-	-		m²	_	100 85
Letrinas			1				
I—Escavacion							
Cimientos	1 1	14 80 6 80	0 50 0 30	1 00 1 00	m <sup>s</sup>	7 40 2 04	9 44
Pozo	1	$\pi (0.50)^2$ $\pi (1.05)^2$	••	4 00 3 00		3 14 10 36	13 50
Total	_	_	-		m³	_	22 94

	ales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Alhañileria ordi- naria							
Cimientos	1 1	14 80 6 80	0 50 0 30	1 00 1 00	m <sup>8</sup>	7 40 2 04	9 44
Elevacion.	1 1 4	14 80 2 80 4 00	0 15	2 50 2 80 2 45	ا د ا	11 10 1 18 1 47	13 .75
Revestimiento del pozo	1	$\pi \left(\frac{2}{1.05}\right)$	$-0.75^{2}$	3 00	,	4 09	4 09
Total	_	-			m²	_	27 28
III—Cornisas							
	1	11 70	0 20	0 12	m <sup>8</sup>	0 28	0 28
Total	-	-	-	_	_	-	0 28
$1\nabla$ —Revoque							
EsteriorA deducir—Puerta	1 1	14 80 0 75	 	2 50 2 00	m²	37 00 1 50	35 50
Interior	1 1 1	9 25 5 60 10 00 2 50	••	2 50 2 70 2 30 2 00	3 3	23 12 15 12 23 00 5 00	66 24
A deducir—Puertas	3	0 75		2 00	,	4 50	61 74
Total	_	_	_		m³	-	97 24
V-Pisos							
Piso de baldosa	1 1 1 2	4 00 2 45 2 25 1 25	 	1 25 1 20 0 15 1 40	,	5 00 2 94 0 34 3 50	11 78
Total	_	-	-	_	m³	.—	11 78
Vi—Techos							
Techo de teja	1	3 00	••	2 30	m²	6 90	6 90
Total	-	_	-	_	m³	-	6 90
VI.—Carpinteria							
Puertas Asiento de las letrinas	2 2	0 75 1 35	••	2 00 . U 65	N°	2 2	

,	80 8		DIMENSION	NES	TRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
VI — Blanqueo							
Esterior	••	••	••	••	m² >	35 50 61 74	97 24
· Total		_	_		m³	-	97 34
Tipo de casa de camineros							
(Para estaciones intermedias)							
I — Escavacion para oimientos							
	1	36 04 9 40	0 65 0 <b>32</b>	1 50 1 00	m³	35 139 3 008	38 147
Total	-	-	_	-	ms	-	38 147
II—Albañileria							
Cimientos	1 1 1	36 04 9 40 36 04	0 65 0 32 0 49	0 75 1 00 0 75	>	17 570 3 008 13 245	33 823
Elevacion	1	36 04	0 34	3 95	1	48 402	
***************************************	2	5 68	0 34	1 65	,	3 186	
	3	10 00	0 17	3 95	>	6 715	
A deducir	2 3	1 35 1 35	0 34 0 34	2 55 2 15		58 303 3 511 2 961	51 831
Total	_	_	-	_	m*	-	85 654
III—Cornisas							
	6 2	0 34 5 40	0 34 0 34	0 40 0 20	m³	0 277 0 734	1 011
Total		_	-		m³	-	1 011
IV.—Revoques							
Esteriores	1	37 40				147 73	
	3	5 68	••	$\frac{1 \ 65}{2}$	•	9 37	
A deducir	3	1 20 1 20		2 10 2 50		7 56 9 00	140 54 140 54

	las ales	I	DIMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuzzao de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Interiores	1	54 00		3 90 1 60	m²	210 60	140 54
66	2	5 60	1	2	>	8 96	
66	3	7 00 6 70		0 50 0 50		10 50 10 05	
A deducir	3	1 50 1 50		2 20 2 70	>	9 90 12 15	218 06
Total	3			_	m²		358 60
V—Pisos							محت
De baldosas	3	4 00 1 30		5· 00 0 34	m³	60 00 1 33	
Del corredor	1	11 00		3 00		33 00	94 33
Total	-		_	_ ·	m³	_	94 33
VI—Puertas y ven- tanas							
Puertas Ventanas	3	1 20 1 20		2 60 2 10	Ŋ°	3 3	
$\nabla II$ — Pilares							
Pilares de madera	6	••		2 40	No	6	
VIII—Techos							
Del corredor De las piezas	1 2	11 00 13 02		3 00 3 00	m³	33 00 78 12	111 12
Total		_	_	_	m³	_	111 12
IX—Canaletus y caños							
Canaletas Caños	1 4	••	::		ml.	30 04 19 80	
X-Blanqueo							,
Interior	∥	• •			m³	218 06	218 06
Esterior					>	140 54	140 54
Total	-	_	-	_	m³	-	358 60

	las	Di	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KETRICA	Parciales	TOTALES
Tipo de casa de camineros							
(Para estaciones principales)							
I — Escavacion para cimientos		•					
	1	33 04 14 77	0 <b>6</b> 5 0 50			32 214 11 078	43 292
Total	-	_	-	<del>-</del>	m³	-	43 292
II—Albañileria ordi- naria.							
Cimientos	1 1 1	33 04 14 77 33 04 15 22	0 65 0 50 0 49 0 34	0 75 0 75 0 75 0 75	>	16 107 5 539 12 142 3 881	37 669
Elevacion	1	33 04 15 67	0 34 0 17	3 <b>9</b> 5 3 <b>9</b> 5		44 373 10 522	
	2	8 35	0 34	2 40	>	6 814	
A deducir	4	1 30 1 30	0 34 0 34	2 55 2 15	>	4 508 3 801	53 400
Total	-	_	_	_	m³	_	91 069
III—Cornisas		1				,	نداسيه
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6 2	0 <b>45</b> 8 00	0 34 0 34	0 50 0 25	m*	0 459 1 360	1 819
Total	-	-	_	_	m <sup>8</sup>	_	1 819
IV-Revoques							استعد
Esteriores	1 2	34 40 8 35	••	2 40	m²	101 <b>4</b> 8 20 04	
A deducir	4	1 20 1 20		2 2 50 2 10		12 00 10 08	99 44
Interiores	1	62 00		2 95		182 90	
46	2	8 35		2 40		20 04	
	4	6 70		0 50	,	13 40	
**	1	7 00 6 00		0 50 0 17		14 00 1 02	
						231 36	99 44

	las Ales	, DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo .	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
A deducir	4 2	1 50 1 50 1 00	 	2 20 2 70 2 50	m²	231 36 13 20 16 20 5 00	99 44
Total VPisos de baldosa	-		-		mª	_	296 40
Total	4 1	4 00 1 30 8 85 —	 	3 75 0 34 3 00	m³ > m³	30 06 1 77 26 55	58 38 58 38
Total VII—Puertas y ven	1 1	8 60 8 60 	:: -	7 80 5 00	m³ > m²	67 08 43 00	110 08 110 08
Puertas  Ventanas  VIII—Pilares	4 1 4	1 20 1 00 1 20	·· ··	2 50 2 50 2 10	у.	4 1 4	
Pilares de madera	4		, <b>••</b>	2 50	N°	4	
Canaletas y caños  Canaletas	••	::	::	••	ml.	17 20 15 00	
Esterior		:: -		:: 	m <sup>2</sup> > m <sup>2</sup>	99 44 196 96	296 40 296 40

## **PRESUPUESTOS**

## DE LAS OBRAS DE ARTE

INDICACION DE LAS OBRAS   ST   CANTIDADES   PRECIO   PARCIAL   F					
Alcantarilla de béveda   Luz 2 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 1,20     I — Escavacion para cimientos	INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	PARCIAL
Luz 2m50—Hectómetro 1.20   I — Escavacion para cimientos	DR SAN LUIS A VILLA DR LA PAZ				
I - Escavacion para cimientos	Alcantarilla de bóveda				
11 - Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	Luz 2 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 1.20				
11	I — Escavacion para cimientos	m³	56 16	0 164	9 21
Normalica	ordinaria		161 41	11 32	1827 16
No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.   No.	hidráulica	-	4 23	15 41	65 18
VI - Revoque   M   2 83	hidráulica para bóveda	,	27 90	15 50	432 45
Alcantarilla de béveda   Luz o 80 - Hectómetro 3.83	de las juntas	m"	,		
Luz o 80—Hectómetro 3.83  I — Escavacion pura cimientos y cauce m³ 78 70 0 164 12 91  II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	Costo total	_	-	_	2477 29
I - Escavacion para cimientos y cauce m³   78 70   0 164   12 91     II - Albañileria de ladrillo en mezela ordinaria   49 41   11 32   559 32     III - Albañileria de ladrillo en mezela hidraúlica   2 57   15 41   39 60     IV - Albañileria de ladrillo en mezela hidraúlica para bóveda   9 73   15 50   150 82     V - Revoque hidráulico para la toma de las juntas   m²   0 62   1 01   0 63     VI - Revoque   78 66   0 96   75 51	Alcantarilla de bóveda				
11 - Albañileria de ladrillo en mezela ordinaria	Luz o <sup>p</sup> 80—Hectómetro 3,83		İ		
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidraúlica	I — Escavacion pura cimientos y cauce. II — Albafileria de ladrillo en mezcla	m³	78 70	0 164	
hidraúlica	ordinaria	•	49 41	11 32	559 32
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas.       m²       0 62       1 01       0 63         VI — Revoque.       78 66       0 96       75 51	hidraúlica	•	2 57	15 41	39 60
VI — Revoque m <sup>2</sup> 0 82 1 01 0 63 78 66 0 96 75 51	hidraúlica para bóveda	•	9 73	15 50	150 82
Costo total	de las juntas	m³			
[ 1 , [ <del></del>	Costo total	-	-	-	838 79

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	esignacion e la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	<b>₽</b> ₹			\$,
Alcantarilla de bóveda				
Luz om8o—Hectometro 4 51				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albağileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m <sup>8</sup>	135 16	0 164	23 17
ordinaria	•	48 37	11 32	547 55
hidraúlica	•	2 55	15 41	39 30
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	9 59	15 5ù	148 65
de las juntas	m³	9 62 75 <b>9</b> 8	1 01 0 96	0 63 72 94
Costo total	-	_		831 24
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 5 82				
	m³	50 29	0 164	8 25
II — Albanileria de ladrillo en mezcla ordinaria	•	141 54	11 32	1602 23
111 — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		3 67	15 41	56 55
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica, para bóveda	,	21 55	15 50	331 03
V — Revoque hidráulico, para la toma	m,	2 83	1 01	2 86
VI — Revoque	•	129 15	0 96	123 98
Costo total	-	-		2127 90
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 6.67 —				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>s</sup>	555 01	0 164	25 42
ordinaria	•	129 48	11 32	1465 71
hidráulfca	>	3 58	15 41	55 16
hidráulica para bóveda  V — Revoque hidráulico para la toma	>	17 67	15 50	273 89
de las juntasVI — Revoque	m³	1 82 115 90	1 01 0 96	1 84 111 26
Costo total	-	-	-	1933 28

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANT HOADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de bóveda				
Lvz om80—Hetometro 7.78				
1 — Escavacion para cimientos y cauce	m*	97 30	0 164	15 96
<ul> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria</li></ul>		39 92	11 32	451 89
hidráulica	<b>&gt;</b>	2 15	15 41	33 13
hidráulica para bóveda  V — Revoque hidráulico para la toma		7 21	15 50	111 76
de las juntas	m,	0 62 61 60	1 01 0 96	0 63 59 14
Costo total	-		_	672 51
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1m00—Hectómetro 947		·		
I — Escavacion para cimientos y cauce 11 — Albañileria de ladrillo en mezele	mª	98 38	0 164	16 13
ordinaria de ladrillo en mezcle		68 22	11 32	772 25
hidráulica	<b>)</b>	1 86	15 41	28 66
hidráulica para bóveda	*	6 37	15 50	98 74
de las juntas VI — Revoque	. m³	1 33 61 11	1 01 0 96	1 36 58 67
Costo total	.  -		-	975 81
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1m00—Hectómetro 11,04				
I — Escavaciou para cimientos y cauc II — Albanileria de ladrillo en mezol	a.l	66 42	0 164	10 89
ordinaria  III — Albañileria de ladrillo en mezel	A .	64 10	11 32	725 61
hidráulica	.   >	1 71	15 41	26 35
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la tom	B	5 76		89 28
de las juntas VI — Revoque	m	1 32 54 30	1 01 0 96	1 33 52 13
Costo total	.  -		-	905 59

	-			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
	Ī			
Alcantarilla abierta		1		
Luz 2m50—Hectómetro 13.70				
_				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce.</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m3	76 27	0 164	12 51
ordinaria		55 79	11 32	63I 54
hidráulica	<b> </b> >	1 81	15 41	27 89
IV — RevoquesV — Maderas	m³	41 95 0 42	0 96 52 37	40 27
V — Maderas VI — Fierros	tns		137 194	22 00 118 95
Costo lotal	-	-		853 16
Alcancarilla abierta				
Luz 2m50 — Hectómetro 20.72				
<u></u>				
<ul> <li>I – Escavacion para cimientos</li> <li>II – Albafilleria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m <sup>8</sup>	55 95	0 164	9 18
ordinaria.	١.	110 69	11 32	1253 01
III — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica				
IV - Revoque	m*	5 01 104 65	15 41 0 96	77 20 100 46
V — Maderas VI — Fierros	-8	0 42	52 37	22 00
	tns	0 867	137 194	118 95
Costo total	-	_		1580 80
Alcantarilla abierta				
Luz 1m00 — Hectómetro 26.00	1			
20,00				
_				
<ul> <li>I - Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II - Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	38 91	0 I64	6 38
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla	١.	42 72	11 32	483 59
hidráulica		0 93	15 41	14 33
IV — Revoques	ms	31 44	0 96	30 18
IV — Fierros	kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 <b>3</b> 0
Costo total	Ĭ_			
	1			590 48

			سه صحت	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	<u> </u>	<del></del> _	
Alcantarilla de bóveda	1	1		
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 30 30				
<ul> <li>l — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>ll — Albanileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	68 34	0 164	11 21
ordinaria	<b>)</b>	58 53	11 32	662 56
hidráulica		1 51	15 41	23 27
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda V — Revogue hidráulico para la toma		4 72	15 50	73 16
de las juntasVI — Revoques	m,	1 32 47 85	1 01 0 96	1 33 45 94
Costo total	l _	_	_	817 47
Alcantarilla de bóveda				
_	1			
Luz 2m00—Hectometro 35.13				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m*	90 42	0 164	14 83
ordinaria	>	73 69	11 32	834 17
III - Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica	>	2 67	15 41	41 14
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla	<b>&gt;</b>	9 65	15 50	149 59
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m³	2 33	1 01	2 35
VI — Revoque	>	70 71	0 96	67 88
Costo total				1109 95
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 49.70				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	292 11	0 164	47 91
ordinaria	•	118 20	11 32	1338 02
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		2 69	15 41	41 45
hidráulica para bóveda V Revoque hidráulico para la toma	•	17 59	15 50	272 65
VI — Revoque	mª.	2 33 133 96	1 01 0 96	2 35 128 60
Costo total	-	_	_	1830 98

INDICACION DE LAS OBRAS	esignacion e la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
	100	<u> </u>		<b>.</b>
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1m00—Hectómetro 51.80	1			
Escavacion para cimientos y cauce.     II — Albañileria de ladrillo en mezcla     ordinaria	m³	421 76 103 78	0 164 11 32	69 17
III — Albañileria de ladrillo en mezcla		103 /8	11 32	1174 79
hidráulica	*	2 10	15 41	32 36
hidráulica para bóveda	<b>)</b>	10 46	15 50	162 13
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	1 33	1 01	1 34
VI — Revoque	•	110 52	0 96	106 10
Costo total	_			1545 89
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 56.93				
I — Escavacion para cimientos y cauce	m³	783 03	0 164	128 42
II — Albanileria de ladrillo en mezcla ordinaria	>	102 30	11 32	1158 04
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	,	2 19	15 41	33 75
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla				00 10
hidráulica para bóveda	•	10 80	15 50	167 40
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	2 33	1 01	2 35
VI — Revoques	>	116 28	0 96	111 63
Costo total	_	. —		1601 59
Alcantarrilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 58.88				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	96 43	0 164	15 81
ordinaria  III — Albanileria de ladrillo en mezcla	•	54 55	11 32	617 51
hidráulica		1 07	15 41	16 49
VI — Revogue	mª	50 38	0 96	48 36
V — Maderas	m <sup>8</sup>	0 739	52 37	38 70
VI — Fierros	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_	-	754 17

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	Ī			
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 103 06				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	221 14	0 164	36 27
ordinaria	•	72 83	11 32	824 44
hidráulica	>	1 58	15 41	<b>24 3</b> 5
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda		8 92	15 50	138 26
V — Revoque hidráulico para la toma				
de las juntas VI — Revoque	m³	1 05 89 63	1 01 0 96	1 06 86 04
Costo total	-	-	_	1110 42
Alcantarilla de bóveda				
	1	1		
Luz 1 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 128,50		Į.		·
I — Escavacion para cimientos y cauce.	m³	327 53	0 164	53 71
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	4		,	
ordinaria	*	106 62	11 32	1206 94
hidráulica	<b>)</b>	1 96	15 41	30 20
IV — Albañileria de ladrillo en mezala hidráulica para bóveda		13 07	15 50	202 59
V — Revoque hidráulico para la toma	1	1.00		1 04
de las juntas VI — Revoque		1 82 105 53	1 01 0 96	1 84
Costo total				1596 59
COSIO IOIRI	-	-	_	1090 07
Alcantarilla de bóveda			ļ	
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 129.04				
<del></del>	1.			
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II - Albañileria de ladrillo en mezols</li> </ul>	m°	171 61	0 164	28 14
ordinaria	>	77 04	11 32	872 09
III — Albañileria de ladrillo en mezela hidráulica	,	2 46	15 41	37 91
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla	1	ŀ		
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	ı	7 32	15 50	113 46
de las juntas VI — Revoque	m	1 33 73 16	1 01 0 96	1 34 70 23
<u>-</u>		13 10	""	
Costo total	-	1 -	-	1123 17

	٠			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 140,47				
l — Escavacion para cimientos	.	13 66	0 164	2 24
ordinaria	*	21 86 0 76	11 32 15 41	247 46 11 71
hidráulica	m³	19 56 0 739	0 96 52 37	18 78 38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30 336 19
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 146,22				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	14 88	0 164	2 44
ordinaria	•	24 73	11 32	279 94
hidráulica	m³	0 739		12 94 20 62 38 70
VI — Fierros	kg _	52 42	0 33	17 30 371 94
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 50—Hectómetro 159,02				
I — Escavacion para cimientos y cauce	.m	80 11	0 164	13 14
II — Albañileria de ladrillo en mezele ordinaria	.   >	63 41	11 32	717 80
III — Albanileria de ladrillo en mezclihidráulica		2 14	15 41	32 98
hidráulica para bóveda  V — Revoque hidráulico para la tom	.  •	8 44	15 50	130 82
de las juntas	. m	1 60 70	1 01 0 96	
Costo total	-		_	954 93

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de béveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 162.31				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albafilleria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	73 06	0 164	11 98
ordinaria		66 23	11 32	<b>74</b> 9 72
hidráulica  IV — Albañiléria de ladrillo en mezcla	>	1 73	15 41	26 66
hidráulica para bóveda	>	6 38	15 50	98 89
de las juntas VI — Revoque;	m³	1 33 60 41	1 01 0 <b>9</b> 6	1 34 57 99
Costo total	-		_	946 58
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 185.84				
I — Escavacion para cimientos II — Albafileria de ladrillo en mezcla	m³	50 55	0 164	8 29
ordinaria		37 25	11 32	421 67
hidráulica	m'	0 90 40 45	15 41 0 96	
V — Madcras	m³ kg.	Ŏ 739	52 37 0 33	<b>3</b> 8 70
Costo total	_	_	-	538 66
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hetômetro 212 16				
I — Escavacionspara cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	41 32	0 164	6 78
ordinaria	>	39 <b>2</b> 2	11 32	443 97
hidráulica	>	0 84	15 41	12 94
IV — Revoques V — Maderas	m³	32 93 0 739	0 96 52 37	31 61 38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	
Costo total	-	_	-	551 30

				وسيوي
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
				<u> </u>
Alcantarilla de béveda		·		
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 221,00				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	196 01	0 164	32 15
ordinaria	) b	66 44	11 32	752 10
hidráulica		1 49	15 41	22 96
uidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		4 43	15 50	68 67
de las juntasVI — Revoque	m³	1 32 66 90	1 01 0 96	1 33 64 22
Costo total		00 90	0 90	941 43
Costo total			_	841 49
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 238.32 —				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	29 61	0 164	4 86
ordinaria		32 72	11 32	370 39
hidráulica	m²	0 66   37 48	15 41 0 96	10 17 35 98
V — Maderas VI — Fierros	m <sup>3</sup>	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
	"g.	J2 42	0 33	17 30
Costo total		-	_ [	477 40
Alcantarilla de sifon circular				
Luz om60—Hectómetro 251.06				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezela	m³	36 70	0 164	6 02
ordinaria		22 23 4 00	11 32 5 00	262 66 20 00
IV — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		0 94	15 41	14 49
V — Reboque ordinario	m²	13 56 24 34	0 54 0 99	7 32 24 10
	kg.	599 06	0 09	53 92
Costo total	-		-	388 81

INDICACION DE LAS OBRAS	nacion	CANTIDADES	PRECIO	COSTO
	Design	CAN TIDADES	UNITARIO	PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2m50 — Hectómetro 277.57				
<ul> <li>I - Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II - Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	54 42	0 164	8 92
ordinaria	•	30 58	11 32	<b>34</b> 5 17
hidráulica IV — Revoque V — Maderas VI — Fierros	m <sup>3</sup> m <sup>3</sup> tns	1 41 28 78 0 42 0 867	15 41 0 96 52 37 137 194	21 73 27 63 22 00 118 95
Costo total	_	_	_	545 40
Alcantarilla abierta				
Luz 2moo - Hectómetro 281.38			i	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	30 773	0 164	5 05
ordinaria	•	22 182	11 32	251 10
IV — Revoque	m³	0 591 23 82 0 919	15 41 0 96 52 37	9 11 22 87 48 13
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	–	_	-	353 56
' Viaducto del Balde				
Luz 100m00 — Hectómetro 289.05				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	İ	146 54	0 294	43 08
ordinariaIII - Albañileria de ladrillo en mezcla		246 75	11 32	2793 21
hidráulica	m <sup>3</sup>	39 65 145 94	15 41 0 96	611 01 140 10
VI — Fierros	mª tns	13 37 86 715	52 37 137 194	700 19 35690 33
Costo total	-	_		39977 92

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Vinducte				
Luz 21m45—Hectómetro 291.12				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezela</li> </ul>	m³	77 54	0 294	22 80
ordinaria	•	160 79 7 31	11 32 15 41	1820 14 112 65
IV — Revoque	m³	111 24 2 97	0 96 52 37	106 79 155 54
VI — Fierros	tns	19 270	137 194	2643 73
Costo total	-	_	-	4861 65
Viaducto				
Luz 32 <sup>m</sup> 66—Hectómetro 292.50				
l — Escavacion para cimientos Il — Albañileria de ladrillo en mezcle	mª	85 399	0 294	25 11
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcle		177 774	11 32	2012 40
hidráulica	. lm°	9 360 98 35 5 355	15 41 0 96 52 37	144 24 94 42 280 44
VI — Fierros	tn:	28 905	137 194	3965 59
Costo total	·  -	-	_	6522 20
Viaducto				
Luz 32 <sup>m</sup> 46—Hectómetro 294.12 —				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albafileria de ladrillo en mezcl</li> </ul>	. m	97 066	0 294	28 54
ordinaria	a ·	202 041	11 32	2287 10
hidráulica	m	9 782 140 72	15 41 0 96	135 09
V — Maderas VI — Fierros	· tn	4 998 8 28 905	52 37 137 194	1
Costo total	-		-	6828 81

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Aleantarilla abierta  Luz 2 <sup>m</sup> 50 — Hectómetro 301.52			,	
I — Escavacion para cimientos v cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	<b>.</b>	50 971 35 691	0 164 11 32	8 36 404 02
III — Albañileria de ladrillo en mezela hidráulica IV — Revoques V — Maderas	m³	0 788 28 71 0 473 0 867	15 41 0 96 52 37 137 194	12 14 27 56 24 77
Costo total	tns	_		118 95 595 80
Alcantarilla abierta  Luz 3 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 303.24 —				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	,	54 52 £5 94	0 164	8 94 406 84
hidráulica	m² m³	0 87 31 84 0 49 1 170	15 41 0 96 52 37 137 194	13 41 30 57 25 66 160 52
Costo total  Alcantarilla abierta	-		-	645 94
Luz 2 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 305.00 —		91 97	0.104	
I — Escavacion para cimientos y cauce. II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	•	21 97 38 62	0 164	3 60 437 18
V - Maderas	m³ m³ kg.	0 95 37 85 0 919 52 42	15 41 0 96 52 37 0 33	14 64 36 34 48 13 17 30
Costo total	-	_	_	557 19

	1			
	de d		PRECIO	COSTO
INDICACION DE LAS OBRAS	uni	CANTIDADES	UNITARIO	PARCIAL
	Desi de la	CANTIDADES	<b>F</b>	<b>5</b>
	1	1	<del></del>	<del></del>
Alcantarilla abierta				
Luz 2 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 306.65			,	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce,</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m s	43 13	0 164	7 07
ordinaria	>	30 48	11 32	345 03
hidráulica	>	0 81	15 41	12 48
IV - Revoque	m²	28 08	0 96	26 96
V — Maderas	m°	0 919 52 42	52 37 0 33	48 13 17 30
	1	02.12		
Costo total	-	-	_	456 97
Alcantarilla abierta				
Luz 2 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 311.10				
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	24 74	0 164	4 06
ordinaria	>	34 91	11 32	395 18
hidráulica	>	0 83	15 41	12 79
IV - RevoqueV - Maderas	m³	35 38	0 96 52 37	33 96 48 13
VI — Fierros	kg.	0 919 52 42	0 33	17 30
Costo total	_	_		511 42
Alcantarilla de bóveda				
Alconopinia de Doveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 313.13				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	26 153	0 164	4 29
ordinaria		39 851	11 32	451 11
hidráulica		1 508	15 41	23 24
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	<b>&gt;</b>	3 683	15 50	57 09
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas		1 33	1 01	1 34
VI — Revoque	•	40 42	0 96	38 80
Costo total	-	_	_	575 87

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	<del>.</del>	1		
Alcantarilla abierta  Luz 2moo — Hectómetro 314 60				
· <del>-</del>	1	İ		i
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla		37 935	0 164	6 <b>2</b> 2
ordinaria	*	52 792	11 32	597 61
hidráulica	,	0 930	15 41	14 33
IV — Revoque	m³	40 88	0 96	39 24
V — MaderasVI — Fierros	m*	0 919	52 37	48 13
VI — Fierros	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_	_	722 83
Alcantarilla abierta		•	,	
	l	l i		
Luz 4m00 — Hectómetro 318.87	ł			
<del>-</del>	l	i		
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	30 640	0 164	5 02
II — Albanileria de ladrillo en mezcla	·	) ha ana	122 00	
ordinaria	*	<b>48</b> 923	11 32	553 81
hidráulica		1 193	15 4 <b>1</b>	18 38
IV — Revoque	m*	39 52	0 96	37 94
V — Maderas	m	0 679	52 37	35 56
▼I — Fierros	tns	1 510	137 194	207 16
Costo total	-	_	_	857 87
Alcantarilla abierta				
Luz 2moo Hectómetro 322.76				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	ma*		0 164	2 98
ordiuaria ill — Albañileria de ladrillo en mezcla		23 312	11 32	263 89
hidráulica	>	0 747	15 41	11 51
IV — Revoques	m²	19 05	0 96	18 29
V - Maderas	ms	0 919	52 37	48 13
V1 — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 80
Costo total	-		_	362 10

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Viadueto				
Luz 21 <sup>m</sup> 20—Hectómetro 331.94				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	77 008	0 294	22 64
ordinaria	>	130 071 7 399	11 32 15 41	1472 40 114 02
1V — Revoques	m³ m³ tns	81 50 2 97 19 270	0 96 52 37 137 194	78 24 155 54 2643 73
Costo lotal	-	_	_	4486 57
Alcancarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 336.00				
I — Escavacion para cimientos	m <sup>8</sup>	17 029	0 164	2 79
ordinaria		30 687 0 880	11 32	347 38 13 56
IV — Revoque	m³ m³	28 58 0 739	0 96 52 37 0 33	27 44 38 70 17 30
Costo total	-	_	-	447 17
Puentecito				
Luz 5 <sup>m</sup> oo — Hectómetro 346.96				
<ul> <li>1 — Escavacion para cimientos</li> <li>11 — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>		14 997	0 164	2 46
ordinaria  III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		23 458 0 689	11 32 15 41	265 54 10 62
IV — Revoques	m³	19 54 0 891	0 96 52 37	18 76 46 66
Costo total	-		137 194	296 34 640 38
•	ı	I	ì	وبالمنطقات ا

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
	1	f		l
Puentecito				
Luz 5 <sup>m</sup> 00—Hetómetro 349,53.00 —				
l — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezela	m³	17 006	0 164	2 79
ordinaria	>	29 052	11 32	328 87
III — Albafileria de ladrillo en mezcla		0 763	15 41	11 70
hidráulica VI — Revoques	m*	17 52	0 96	11 76 16 82
V — Maderas	m <sup>8</sup>	0 891	52 37	46 66
VI — Fierros	tns	2 160	137 194	296 34
Costo total	-	_	_	703 24
Alcantarilla abierta				
Luz 1m50 — Hectómetro 351.68			·	
<ul> <li>1 — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezela</li> </ul>	m³	37 682	0 164	6 18
ordinaria	>	36 588	11 32	414 18
hidráulica		0 945	15 41	14 56
1V — Revoque	m³	30 38	0 96	29 16
V — MaderasVI — Fierros	m°	0 829 52 42	52 37 0 33	43 41 17 30
VI — Pierius	wg.	32 42	0 33	
Costo total	-	_	-	524 79
Alcantarilla abierta				
Luz 3 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 366.22				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	16 492	0 164	2 70
ordinaria	>	35 611	11 32	403 12
hidráulica		1 022	15 41	15 75
IV — Revoque	m²	36 24	0 96	34 79
V — Maderas VI — Fierros	m³ tns	0 547 1 170	52 37 137 194	28 65 160 52
Costo total	_		_	645 53

INDICACION DE LAS OBRAS	de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 372.72				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla		12 868	0 164	2 11
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		22 768 0 582	11 32 15 41	257 73 8 97
IV — Revoque	ma	24 01 0 919 52 42	0 96 52 37 0 33	23 05 48 13 17 30
Costo total	-	_	-	357 29
Puentecito				
Luz 5 <sup>m</sup> 00 Hectómetro 376.70				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla		29 907	0 164	4 90
ordinaria	,	69 764 1 242	11 32 15 41	789 73 19 14
IV — Revoque	m² m³ tns	62 10 0 891 2 160	0 96 52 37 137 194	59 62 46 66 296 34
Costo total	–	_	_	1216 39
Puentecito				
Luz 5 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 385.97				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	12 886	0 164	2 11
ordinaria	,	21 583 0 502	11 32 15 41	244 32 7 74
IV — Revoque	m³ m³ tns	22 01 0 801 2 160	0 96 52 37 137 194	21 13 41 95 296 34
Costo total	-	_	-	613 59

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla obierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 392.00				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	16 190	0 164	2 66
ordinaria	•	29 306	11 32	331 74
hidráulíca  IV — Revoque	m,	0 839 22 14	15 41 0 96	12 93 21 25
IV — Revoque	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	-	_	<b>-</b>	424 58
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 415.44				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla		16 278	0 164	2 67
ordinaria		29 965	11 32	339 20
hidráulica	> m3	0 917 26 87	15 41 0 96	14 13 25 80
V — Maderas	m3	0 739	52 37	38 70
	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_	_	437 80
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 459.58				
Il - Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	11 605	0 164	1 90
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla		17 471	11 32	197 77
hidráulica  1V — Revoque	<b>&gt;</b>	0 499	15 41	7 69
V — Maderas	'm8	15 60 0 739	0 96 52 37	14 98 38 70
	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	_	278 34

		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Vinducto de los Pocitos  Luz 100 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 473.87				
I — Escavacion para cimientos  II — Albañileria de ladrillo en mezela ordinaria  III — Albañileria de ladrillo en mezela hidráulica  IV — Revoque V — Maderas VI — Fiero del tramo VII — " de las columnas	m² m³ tns	383 104 9 140 224 45 13 37 86 715	0 294 11 32 15 41 0 96 52 37 137 194	41 06 4336 74 140 85 215 47 700 19 35690 33
Costo total	_	77 <b>477</b> —	83 134	6440 97 47565 61
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 50 — Hectómetro 483.50				
<del>-</del>			-	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	i	15 368	0 164	2 52
ordinaria	,	23 294	11 32 15 41	286 33 13 41
IV — Revoque V — Maderas VI — Fierros	m <sup>3</sup>	22 42 0 829 52 42	0 96 52 37 0 33	21 52 43 41 17 30
Costo total	-	_	_	384 49
Canaleta				
Luz 1º00—Hectómetro 493.38				
<del>-</del>				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	8 294	0 164	1 36
ordinaria · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	m'	7 634 28 38	11 32 0 99	86 42 28 10
Costo total	_	_	_	115 88

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 504 50				
I Escavacion para cimientos II Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	35 375	0 164	5 80
ordinaria	>	68 401	11 32	774 30
hidráulica	>	2 460	15 41	37 91
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	>	21 735	15 50	336 89
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m,	1 33	1 01	1 34
VI - Revoque	•	<b>64</b> 10	0 96	61 54
Costo total		_	<del>-</del>	1217 78
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 00-Hectómetro 512.37		-		
I — Escavacion para cimientos	ms	53 088	0 164	8 71
ordinaria	>	153 548	11 32	1738 16
hidráulica		5 339	15 41	82 27
IV — Albañileria de ladrillo en mez-la hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	30 326	15 50	470 05
de las juntas		2 329 147 03	1 01 0 96	2 35 141 15
Costo_total	_	-	_	2442 69
Canaleta				
Luz om8o—Hectómetro 544.09				
1 — Escavacion para cimientos y canal II - Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	5 705	0 164	0 94
ordinaria	m³	5 719 24 142	11 32 0 99	64 74 23 90
Costo total	_	_	_	89 58

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	1		
Canaleta de desagüe				
Luz om80—Hectómetro 551-32-80				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y canal.</li> <li>II — Albağileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>			0 164	1 12
ordinaria	m²	8 814 30 482	11 32 0 99	99 77 30 18
Costo total	-	_		131 07
Alcantarilla de bóveda			·	
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 556.92				
l — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>s</sup>	28 72	0 164	4 71
ordinaria	>	54 57	11 32	617 73
hidráulica	>	2 02	15 41	31 13
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	5 26	15 <b>5</b> 0	81 53
VI — Revoque	>	46 .69	0 96	44 82
Costo total	-	_	-	781 25
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 565.99			١	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m³	78 68	0 164	12 90
ordinaria	>	108 65	11 32	1229 92
hıdráulica	•	3 38 17 89	15 41	52 09
hidráulica para bóveda  V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m <sup>s</sup>		15 50 1 01	277 30 2 35
VI — Revoques	>	95 70	0 96	91 87
Costo total	-	_	_	1666 43
•	•		'	•

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
		1		
Alcantarilla abierta		i	ı	I
Luz 1moo — Hectómetro 588 38	;			
<del></del>	i	i		
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	12 37	0 164	2 03
ordinaria	1 30	18 37	11 32	<b>207 9</b> 5
hidráulica	>	0 88	15 41	13 56
IV — Revoque	m <sup>3</sup>	15 44	0 96	14 82
V — Maderas VI — Fierros	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
		"- "-	0 00	
Costo total	-	-	_	294 36
Alcantarilla abierta				
Luz 1m00 — Hectómetro 595.90				
_	ļ	:		
1 - Escavacion para cimientos	m³	11 14	0 164	1 83
11 — Albañileria de ladrillo en mezcla		11 14	0.102	1 00
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	•	16 92	11 32	191 53
hidráulica	1 >	0 50	15 41	7 71
IV — Revogue	m²	16 27	0 96	15 62
V — Maderas VI — Fierros	ike.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
	8	02.12	0 00	
Costo total	_	_	_	272 69
Canaleta de desagüe				
Luz om8o — Hectómetro 606.23				
_				
I — Escavacion para cimientos y cau-	ĺ			
Ce	· 3	11 090	0 164	1 82
11 — Albanileria de ladrillo en mezcla		5 360	11 32	<b>EU 80</b>
III — Revoque hidráulico	m <sup>2</sup>	24 34	0 99	60 68 24 10
	1	! !		
Costo total	_			86 60

	53			
INDICACION DE LAS OBRAS	macic	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	PARCIAL
	Desi de la	CANTIDADES	<b>5</b>	. •
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 627,02				
<ul> <li>1 — Escavacion para cimientos</li> <li>11 — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	67 85	0 164	11 13
ordinaria	>	163 07	11 32	1845 95
hidráulica IV — Albañileria de ladrillo en mezcla		4 93	15 41	75 97
hidráulica para bóveda	>	34 87	15 50	540 49
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m³	2 33 140 06	1 01 0 96	2 35 134 46
Costo total	_	_	_	2610 35
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 643.36				
I — Escavacion para cimientos Il — Albañi'eria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	52 <b>4</b> 8	0 164	8 61
ordinaria		100 92	11 32	1142 41
hidraúlica	35	3 19	15 41	49 16
hidraúlica para bóveda	3	14 35	15 50	222 43
de las juntas	m²	1 32 85 34	1 01 0 96	1 33 81 93
Costo total	1	-	_	1505 87
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 656.47 —				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	44 594	0 164	7 31
ordinaria		96 720	11 32	1094 87
hidráulica	,	2 772	15 41	42 72
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	•	12 377	15 50	191 84
de las juntas	m²	1 33 85 76	1 01 0 96	1 34 82 33
Costo total	-	_	_	1420 41

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta	!			!
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 670.56	!			
I — Escavacion para cimientos	m <sup>s</sup>	13 952	0 164	2 29
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	_		11 20	047
III - Albañileria de ladrillo en mezcla		21 888	11 32	247 77
bidráulica	m²	0 660	15 41	10 17
V - Maderas	ma	23 55 0 739	$\begin{array}{ccc} 0 & 96 \\ 52 & 37 \end{array}$	22 61 38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_		<b>33</b> 8 84
Canaleta				
Luz om80-Hectómetro 674.67				
_				
I — Escavacion para cimientos y cauce	m <sup>8</sup>	12 008	0 164	1 97
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		8 151	11 32	92 27
III — Revoque hidráulico	m²		0 99	30 29
Costo total	-	_		124 53
Canaleta de desagüe				
Luz om8o-Hectómetro 682 89				
I — Escavacion para cimientos	ms	6 661	0 164	1 09
<ul> <li>1 — Escavacion para cimientos</li> <li>11 — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>		0 (301	0 104	1 03
ordinaria	•	6 338	11 32	71 75
III — Revoque ordinario	m²	25 28	0 99	25 03
Costo total			İ	97 87
Alcantarilla de bóveda		•	ĺ	
Luz 2 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 688,87				
1 — Escavacion para cimientos	ms	44 840	0 164	7 35
II — Albañileria de ladrillo en mezcla				
ordinaria	•	106 740	11 32	1 <b>20</b> 8 <b>3</b> 0
hidráulica	•	3 053	15 41	47 05
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	,	19 439	15 50	301 30
V — Revoque hidráulico para la toma				
de las juntas VI — Revoque	m²	2 332 118 94	1 01 0 96	2 35 114 18
_	-	110 94	0 50	114 10
Costo total	-	-	-	1680 53
•		ı	,	

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 708.65,00				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezela	m*	14 350	0 164	2 35
ordinaria	*	22 519	11 32	254 92
III — Albafileria de ladrillo en mezcla		0 810	15 41	12 48
1V — Revoque	m³	18 79	0 96	18 04
V — Maderas VI — Fierros	mª kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	-	\	-	343 79
Puente		-		
Luz 10 <sup>m</sup> 22 — Hetómetro 761.11				
· _				
I — Escavacionapara cimientos 11 — Albafiileria de ladrillo en mezcla	m³	27 741	0 294	8 16
ordinaria	>	49 239	11 32	557 39
III — Albañileria de ladrillo en mezcla	<b>,</b>	1 345	15 41	20 73
hidráulica	m²	36 05	0 96	34 61
V — Maderus	m <sup>s</sup>	1 485 9 635	52 37 137 194	77 77 1321 86
	LIIS	3 030	101 101	
Costo total	-	_	<del></del>	2020 52
Puente			:	
Luz 104:22 — Hectómetro 791.98				
l Escavacion para cimientos II Albağileria de ladrillo en mezcla	m <sup>8</sup>	24 133	0 294	7 10
ordinaria	>	34 994	11 32	396 13
III — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		1 281	15 41	19 74
1V - Revoque	m*	27 22	0 96	<b>26</b> 13
V — Maderas	m <sup>s</sup>	1 485 9 635	52 37 137 194	77 77 1321 86
Costo total	_	_	_	1848 73
•	l	<b>i</b> 1		

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	1		
Puente				
Luz 21m45—Hectometro 801.14	İ			
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m <sup>8</sup>	65 441	0 294	19 24
ordinaria		101 271	11 32	1146 39
hidráulica		5 919	15 41	91 21
IV - RevoqueV — Maderas	1 3	62 37	0 96	59 88
VI — Fierros.	tns	2 97 19 270	52 37 137 194	155 54 2643 73
Costo total	-	_	_	4115 99
				هندست
Puente sobre el Bio Desaguadero				
Luz 60m00-Hectómetro 823.60.00				
_	ł			
I — Escavacion para cimientos II — Hornigon hidraulico	I -	359 723 67 866	0 294 27 690	105 76 1879 21
III — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		321 133	11 33	<b>363</b> 5 <b>2</b> 3
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	1	14.000		0.
V — Kevoques	m <sup>2</sup>	14 008 243 21	15 41 0 96	215 % 233 48
VI Madawaa	m <sup>8</sup>	21 315	52 37	1116 27
VII — Fierros	tns	334 181	159 639	53348 32
Costo total	-	_	_	60534 13
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00—Hectómetro 1057.15		 		
l — Escavacion para cimientos ll — Albaniileria de ladrillo en mezcla	m³		0 164	2 37
ordineria	•	21 82	11 32	247 00
hidráulica		0 76	15 41	11 71
IV — Revoque	m <sup>3</sup>	19 40	0 96	18 62
V1 — Fierros	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	_		_	335 70
			-	-

. INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 1102,85				
<ul> <li>I – Escavacion para cimientos</li> <li>II – Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	l	11 47	0 164	1 88
ordinaria  III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	,	17 48 0 50	11 32 15 41	197 87 7 71
1V — Revoque · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	m³ m³ kg.	15 75 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	15 12 38 70 17 30
Costo total	-	_	_	278 58
Alcantarilla abierta				
Luz 1m00 - Hectómetro 1219.47,80				
11 — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	15 86	0 164	2 60
ordinaria		27 89 0 76	11 32 15 41	315 71 11 71
IV — Revoque V Maderas VI — Fierros	m8	24 05 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	23 09 38 70 17 30
Costo total	-	_	-	409 11
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 1230.93,80				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	m <sup>8</sup>	12 94	0 164	2 12
III — Albañileria de ladrillo en mezcla	,	19 53 0 67	11 32 15 41	221 08 10 32
IV Revoque	m² m³ kg.	13 62 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	13 08 38 70 17 30
Costo total	-	-	_	302 60

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA				
Alcantarilla abierta	İ			
Luz o <sup>m</sup> 50 — Hectómetros 0.66 y 0.83.50 Altura media 1 50				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m s	20 474	0 164	3 36
ordinaria	>	28 530	11 32	322 96
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	>	0 764	15 41	11 77
IV — Revoque	m²		0 96 52 37	27 02 23 30
VI — Fierros.	ks.	1 1 2 2 3	0 33	16 02
Costo total	–	_	_	404 43
Alcantarilla sifon				
Luz 3 <sup>m</sup> 00 — Hectómetro 23.73.85				
I — Escavacion	m³	194 854	0 164	31 96
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		92 774	11 32	1050 20
III — Albañileria de ladrillo en mezcla	1	1		i
hidráulica	) »	3 512 7 456	15 41 15 50	54 12 115 57
V - Empedrado	m²	5 10	5 00	25 50
VI — Revoque hidráulico	>	101 30 13 10	0 99 0 54	100 29 7 07
Costo total	_	_	_	1384 71
Alcantarilla sifon				
Luz om8o-Hectometro 28.63.60				
		20 700	0 181	6 36
I — Escavacion	m <sup>8</sup>		0 164	
ordinaria	•	28 744	11 32	325 38
hidráulica	>	1 485	15 41	23 88
IV — Empedrado V — Revoque hidráulico	m²	4 75 26 04	5 00 0 <b>9</b> 9	23 75 25 78
VI — Revoque ordinario		7 20	0 54	3 89
VII — Fierro para tubo	kg.	1930 76	0 09	173 77
Costo total	-	j –	_	581 81
	i	i	i	i

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	<del></del>	<u>'</u> -	<del>-</del>	<del></del>
Alcantarilla ablerta				
Luz om8o—Hectómetro 34.69.70 —				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo eu mezcla</li> </ul>	m³	12 348	0 164	2 03
ordinaria		14 051	11 32	159 06
hidráulica	>	0 514	15 41	7 92
IV — Revoque	m <sup>3</sup>	13 18 0 453	0 96 52 37	12 65 23 72
V — Maderas	kg.	48 54	0 33	16 02
Costo total	-	·	_	221 40
Alcantarilla abierta				
Luz 3moo—Hectómetro 320.98				
<del>-</del>				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m <sup>8</sup>	315 893	0 164	51 81
ordinaria		74 176	11 32	839 67
V — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	1	2 606	15 41	40 16
IV — Revoques	m."	79 371	0 96	76 20
V — Maderas	m	0 605	52 37	31 68
V1 — Fierros	tns	1 170	137 194	160 52
Cosio total	-	_	_	1200 04
Alcantarilla abierta				
Luz 3 <sup>moo</sup> — Hectometro 338.97				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezela</li> </ul>	ms	33 046	0 164	5 42
ordinaria	. >	72 714	11 32	823 12
hidráulica	>	1 725	15 41	<b>26</b> 58
IV — Revoque	m <sup>3</sup>	86 54	0 96	83 08
V — Maderas VI — Fierros		0 626 1 170	52 37 137 194	32 78 160 52
Costo total	-			1131 50
	i	•	l	

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
		ſ		1
	i			
Puente				
Luz 10m22—Hectómetro 903.50				
— 10000 you	i			
T 70		22 21	0.004	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos y cauce</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m-	66 21	0 294	19 47
ordinaria	,	199 35	11 32	2256 64
111 — Albañileria de ladrillo en mezcla	11	4 59	15 41	70 73
hidráulica,	>			-
IV — RevoquesV — Maderas	m	113 63	0 96	109 08
VI — Fierros	ine	1 49 9 635	52 37 137 194	78 03 1321 86
	1	2 000	101 194	1021 00
"Costo total			-	3855 81
·		1		
Puente sobre el Rio Mendoza				
Luz 100m698—Hectómetro 1027,75				}
				1
	١.			
1 — Escavacion para cimientos	m³		0 45.	270 36
<ul> <li>II — Cajon para protejer la escavacion</li> <li>III — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m²	236 14	4 95	1168 89
hidráulica para cimientos	m³	372 603	14 53	5413 92
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla		ĺ	11 00	0110 02
ordinaria	٠.	81 398	11 32	921 43
V — Revoque	n,2	108 39	0 96	104 05
IV — Madera VII — Fierros para los tramos	ine	13 366 86 715	52 37 137 194	699 98 11896 78
VIII — Diagonales y tirantes	,	2 000	137 194	274 39
IX — Columnas		105 200	83 134	8745 70
·				
Costo total	_	_	_	29495 50
<b>-</b> .				
Puente				
Luz 10m00-Hectómetro 1308.88.50				
1 - Esservacion para cimientos	m³	57 401	0.004	10.00
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañiléria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	1111	57 431	0 294	16 88
ordinaria		72 402	11 32	819 59
111 — Albanileria de ladrillo en mezcla				
hidráulica	٠,	1 786	15 41	27 52
V — Revoques V — Maderas	m² m³		0 96 52 37	52 42
VI — Fierros	tos	11	137 194	103 06 1643 ×6
Costo total	-	_	-	2663 33
•.				

INDICACION DE LAS OBRAS	esignacion e la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
	JH TO			<b>F</b>
Puente sobre el zanjon		ļ		
Luz 30m00 — Hectómetro 1313.88				
——————————————————————————————————————				
1 — Escavacion para cimientos	8	140 700	0 45	70.00
II — Caion para proteier la escavacion	m³	162 792 113 10	0 45 4 95	73 26 559 85
III — Albanileria de ladrillo en mezcla	1			000 00
hidráulica para cimientos  IV — Albanilera de ladrillo en mezcla	m³	196 931	14 53	2861 41
hidráulica para coronamientos				
etc		6 102	15 41	94 03
V — Albafilleria de ladrillo en mezcla ordinaria		31 250	11 32	353 75
VI — Revoque	m2	71 21	0 96	68 31
VII — Revoque hidráulico para la toma		00 44		00.0#
de las juntas VIII — Maderas	m <sup>3</sup>	20 64 5 067	1 01 52 37	20 85 265 36
1X — Fierros	tus	46 <b>0</b> 00	171 01	7866 46
Costo total	l _		_	12163 28
Pase inferior				<del></del>
Luz 10m00-Hectómetro 1321.26 50				
——————————————————————————————————————				
1 Escavacion para cimientos		144 100	0.704	00.00
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	164 188	0 164	26 93
ordinaria		376 696	11 32	4264 20
III — Albafileria de ladrillo en mezcla hidráulica		10 415	35 43	160 50
IV — Keyoque	m*	10 415 216 74	15 41 0 96	208 07
V — Revoque hidráulico para la toma				_
de las juntas	m8	30 64 1 747	1 01 52 37	30 95 91 49
VI — Maderas VII — Fierros	tns	13 400	137 194	1838 40
Costo total	1			6620 54
Pase inferior				
Luz 6moo-Hectometro 1322.82,30				
11000metto 1322.82,30				
1 — Escavacion para cimientos	ms	144 094	0 164	23 63
11 — Albafiileria de ladrillo en mezcla		721 094	0.104	
ordinariaIII — Albañileria de ladrillo en mezcla	>	304 712	11 32	3449 34
hidráulica		10 155	15 41	156 49
IV — Revoque V — Maderas	m³	202 62	0 96	194 52
		1 696	52 37	88 81
	ins	<b>2</b> 760	137 194	378 66
Costo total	-	_	_	4291 46

INDICACION DE LAS OBRAS					
Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Table   Tabl	INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	PARCIAL
Luz 6moo   Hectómetro 1341.97			1		
I - Escavacion para cimientos   m3		Ì			
II	Luz 6m00—Hectómetro 1341.97	}			
II		١.			_
Name	I — Escavación para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m,	44 687	0 164	7 33
Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide   Nide	ordinaria	>	81 940	11 32	927 56
1V - Revoques	hidráulica	1	3 617	15 41	55 74
Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal   Costo lotal	1V — Revoques		60 61	0 96	58 19
Costo lotal	V — Maderas VI — Fierros				
Pase inferior   Luz 6moo — Hectómetro 1368.87.92 (Con dos alcantarillas)   T					
Luz 6moo — Hectómetro 1368.87.92 (Con dos alcantarillas)  I — Escavacion para cimientos	Costo 10ta1	_	_		1488 /3
Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos alcantarillas   Con dos dos alcantarillas   Con dos dos dos dos dos dos dos dos dos dos	Paso inferior				i
II — Albañileria de ladrillo en mezela ordinaria					
Name	I - Escavacion para cimientos	m³	307 45	0 164	50 42
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		1	822 29	11 32	9308 32
V - Albañilería para bóveda   95 49   15 50   1480 10     V - Revoque hidráulico para la toma de de las juntas   77 06   1 01   77 83     VI - Revoque hidráulico   157 19 0 99   155 62     VII - Revoque ordinario   517 43 0 54   279 41     Costo total   11949 92      Alcantarilla abierta	III — Albanileria de ladrillo en mezcla	1	20 00		
V — Revoque hidráulico para la toma de de las juntas       m²       77 06       1 01       77 83         VI — Revoque hidráulico       5 157 19       0 99       155 62       279 41         Costo total       —       —       —       11949 92         Alcantarilla abierta       —       —       —       —       11949 92         Alcantarilla abierta       —       —       —       —       11949 92         I — Escavacion para cimientos       —       m³       13 136       0 164       2 15         II — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica       —       25 344       11 32       286 89         IV — Revoque       —       m³       0 626       15 41       9 65         V — Maderas       —       m³       0 453       52 37       23 72         VI — Fierros       kg       48 54       0 33       16 02	IV — Albañilería para bóveda	1			
VI — Revoque hidráulico       157 19 0 99 517 43 0 54 279 41         Costo total       — — — — — — — — — — — — — — — — — — —	<ul> <li>V — Revoque hidráulico para la toma de</li> </ul>	١.	<b>FF</b> 00		
Costo total	VI — Revoque hidráulico	m.			
Alcantarilla abierta   Luz on 80 - Altura media 1.52   Tipo A    I - Escavacion para cimientos m³ 13 136 0 164 2 15   II - Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria 25 344 11 32 286 89   III - Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica m³ 0 626 15 41 9 65   IV - Revoque m³ 29 46 0 96 28 28 V - Maderas m³ 0 453 52 37 23 72 VI - Fierros kg. 48 54 0 33 16 02	VII - Revoque ordinario	>			
Luz om80 — Altura media 1.52  Tipo A  I — Escavacion para cimientos	Costo total	-	_	_	11949 92
Luz om80 — Altura media 1.52  Tipo A  I — Escavacion para cimientos	Alcantarilla abierta				
Tipo A  I — Escavacion para cimientos					
I — Escavacion para cimientos       m³       13 136       0 164       2 15         II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria       25 344       11 32       286 89         III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica       0 626       15 41       9 65         IV — Revoque       m³       29 46       0 96       28 28         V — Maderas       m³       0 453       52 37       23 72         VI — Fierros       kg.       48 54       0 33       16 02	_				
II - Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria   25 344   11 32   286 89	Tipo A				
ordinaria, Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica, IV — Revoque, V — Maderas, VI — Fierros,  ordinaria, 25 344 11 32 286 89  0 626 15 41 9 65 28 28 28 W 29 46 0 96 28 28 W 69 48 54 0 33 16 02	II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	13 136	0 164	2 15
hidráulica       , m²       0 626       15 41       9 65         IV — Revoque       , m²       29 46       0 96       28 28         V — Maderas       , m³       0 453       52 37       23 72         VI — Fierros       , kg       48 54       0 33       16 02	ordinaria		25 344	11 32	286 89
IV — Revoque       m³       29 46       0 96       28 28         V — Maderas       m³       0 453       52 37       23 72         VI — Fierros       kg.       48 54       0 33       16 02	hidráulica	>	0 626	15 41	9 65
VI — Fierros kg. 48 54 0 33 16 02	IV — Revoque		29 46	0 96	28 28
	VI — Fierros	12			
COSIO IOIRI   -   366 71					
	COSIO LOIRI	l –	-	_	366 71

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	Sesignacion le la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
		<u> </u>	₽	<b>3</b>
Alcantarilla abierta				
Luz 1 <sup>m</sup> 00 — Altura media 1.68				
Fipo B				
I — Escavacion para cimientos II — Albağileria de ladrillo en mezcla	m³	15 045	0 164	2 47
ordinaria	•	30 597	11 32	346 36
hidráulica	>	0 688	15 41	10 60
IV — Revoque	m <sup>3</sup>	34 73 0 739	$\begin{array}{cc}0&96\\52&37\end{array}$	33 34 38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	_	-	_	448 77
Alcantarilla abierta				
Luz 1m50 — Altura media 1.66			•	
Tipo C				
I — Escavacion para cimientos	m <sup>8</sup>	14 837	0 164	2 43
II — Albañileria de ladrillo en mezcla		60.000	11 90	220 70
ordinaria	•	29 923	11 32	338 73
hidráulica	>	0 677	15 41	10 43
IV — Revoque	m³ m³	33 90 0 829	0 96 52 37	32 54 43 41
VI - Fierros		52 42	0 33	17 30
Costo total	_	-	-	444 84
Alcantarilla abierta				
Luz 2m00 — Altura media 2.04				
Tipo D				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	19 467	0 16 <del>1</del>	3 19
3	•	37 450	11 32	<b>423</b> 93
hidráulica	>	0 972	15 41	14 98
IV — Revoque	m <sup>2</sup>	32 93	0 96	31 61 48 13
V — Maderas	m <sup>s</sup> kg	0 919   52 42	52 37 0 33	17 30
Costo total		- ]		539 14

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 <sup>m</sup> 50 — Altura media 2.15				
Tipo E				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albağileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	21 324	0 164	3 50
Ordinaria	i .	43 475	11 32	492 14
hidráulica	m²	1 029 37 78	15 41 0 96	15 86 36 27
V — Maderas VI — Fierros	m³ tns	0 519 0 867	52 37 137 194	27 18 118 95
Costo total	_	_	_	693 90
Alcantarilla abierta				
Luz 3moo-Altura media 3.12				
Tipo F				
<ul> <li>1 - Escavacion para cimientos</li> <li>II - Albağileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	m.	22 421	0 164	3 68
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezola		43 351	11 32	490 73
hidráulica	<b>&gt;</b>	0 938 38 04	15 41 0 96	14 45 36 52
V — Maderas IV — Fierros	m <sup>s</sup> tns	0 605 1 170	52 37 137 194	31 68 160 52
Costo total	_	_	_	737 58
Alcantarilla ablerta				
Luz 4 <sup>m</sup> 00 — Altura media 3.16				
Tipo G			ļ	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos.</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezela</li> </ul>	m³	34 592	0 164	5 67
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	<b>3</b>	82 554	11 32	934 51
hidráulica VI — Revoques	m³	, ,, ,,	15 41 0 96	20 60 64 71
V — Maderas	m <sup>s</sup>	0 691 1 510	52 37 137 194	36 19 207 16
Costo total	i		1	1268 84

	_		ري سي	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilia de bóveda	Ī	1		
Luzom8o—Altura media 2m38				
Tipo H				
		00 101	0.104	
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albanileria de ladrillo en mezcle</li> </ul>	L M	22 101	0 164	3 62
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	*	<b>4</b> 0 756	11 32	461 36
hidráulica IV — Albañileria para bóveda	<b>)</b>	1 493 3 153	15 41 15 50	23 01 48 87
V — Revoque hidráulico para la toma	ıl			
de las juntas VI — Revoque	m³	1 13 37 06	1 01 0 <b>9</b> 6	1 14 35 58
Costo total	_	_	_	573 58
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1º00 — Altura media 2m47				
Tipo I				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m <sup>s</sup>	24 670	0 164	4 05
ordinaria		47 588	11 32	538 70
III — Albanileria de ladrillo en mezcla	>	1 537	15 41	23 69
<ul> <li>IV — Albañileria para bóveda.</li> <li>V — Revoque hidráulico para la toma</li> </ul>	.   >	3 384	15 50	52 45
de las juntas	m,	1 33	1 01	1 34
VI — Revoque	1	41 70	0 96	40 03
Costo total	-	_	_	660 26
Alcantarilla de béveda				
Luz 1 <sup>m</sup> 50 — Altura media 3 <sup>m</sup> 14 —			•	
Tipo J				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	mª	30 008	0 164	4 92
ordinaria	, · »	66 746	11 32	755 56
hidráulica	. >	1 909	15 41	29 42
IV — Albañileria de ladrillo en mezola hidráulica para bóveda		6 709	15 50	103 99
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	1 83	1 01	1 85
VI — Revoque		62 24	0 96	59 75
Costo total	-	-	-	955 49

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	GANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO Parcial
	1			1
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2m00-Altura media 2.83				
Tipo K				
<ul> <li>I — Escavacion para cimientos</li> <li>II — Albañileria de ladrillo en mezcla</li> </ul>	mª	27 281	0 164	4 47
ordinaria	>	58 5 <b>96</b>	11 32	663 31
III — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		1 774	15 41	27 34
IV — Albañilería para bóveda	>	6 863	15 50	106 38
de las juntas		2 31	1 01	2 33
VI - Revoque	•	52 26	0 96	50 17
Costo total	—	-	_	854 00
Alcantarilla de béveda				
Luz 3moo—Altura media 3.43				
-				
Tipo L	8	07.410	0.104	
I — Escavacion para cimientos II — Albafii'eria de ladrillo en mezcla	m³	35 418	0 164	5 81
ordinaria	•	98 715	11 32	1117 45
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidraúlica	,	2 702	15 41	41 64
IV - Albañilería para bóveda		13 133	15 50	203 56
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	4 42	1 01	4 46
VI - Revoque	>	75 37	0 96	72 36
Costo total	_	_	_	1445 28
Alcantarilla sifon				
Luz om8o-Altura media 2.78				
Tipo M				
I — Escavacion	m <sup>8</sup>	43 653	0 164	7 16
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	ĺ			
ordinaria	m <sup>3</sup>	35 624 4 56	11 32 5 00	403 26 22 80
IV — Albafiilería para bóveda	m <sup>8</sup>		15 50	49 57
V — Albañileria de ladríllo en mezcla		1 243	15 41	19 15
hidraúlica	m²		0 99	46 98
VII — Revoque ordinario	•	31 77	0 54	17 16
Costo total	_		_	566 08
•				صسحه

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	ī	1		
Alcantarilla sifon				
Luz 1m00 — Altura media 3m16				
Tipo N				
1 — Escavacion II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	77 768	0 164	12 75
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		58 696	11 32	664 44
III — Empedrado	m²	5 20	5 00	26 00
III — Empedrado	3	1 000	15 41	00 00
hidráulica	111 ·	1 869 7 106	15 41 15 50	28 80 110 14
VI — Revoque hidráulico	m	51 56	Ú 99	51 04
VII — Revoque en mezcla ordinaria	*	35 75	0 54	19 31
Costo total	-	_		912 48
Alcantarilla sifon				
Luz 1 <sup>m</sup> 50 — Altura media 3 <sup>m</sup> 51		ļ		
Tipo O				
I - Escavacion	m <sup>8</sup>	106 671	0 164	17 49
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	•	74 700	11 32	845 60
ordinaria	m²	6 54	5 00	32 70
III — Empedrado	8	0.945	15 41	96 15
hidráulicaV — Albañileria para bóveda	m <sup>s</sup>	2 345 8 295	15 41 15 50	36 15 12× 57
VI — Revoque hidráulico	m <sup>2</sup>	77 97	0 99	77 19
VII — Revoque ordinario	>	50 11	0 54	27 06
Costo total	–	_	_	1164 76
Alcantarilla sifon				
Luz om60 — Altura media 1m80				
Tipo P				
I — Escavacion II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	38 534	0 164	6 32
ordinaria		29 990	11 32	339 49
III — Empedrado	m.	3 80	5 00	19 00
hidráulica	m <sup>3</sup>	0 966	15 41	14 89
V — Revoque ordinario VI — Revoque en mezcla hidráulica	m"	16 38 33 06	0 54 0 99	8 85 32 73
VII — Fierros		628 07	0 09 0 09	56 53
Costo total	_	_		477 81
2 2222 22222 22 414				

PRESUPUESTO DE LOS EDIFICIOS		7	-		
I.—Escavacion para cimientos   m³   458   09   0   294   134   68   11   Albañileria ordinaria   1969   77   7   20   14182   3   111   Cornisas   50   42   10   06   507   2   17   Fevoque ordinario   m³   3204   26   0   43   1377   8   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   23   5   06   3644   3   720   780   00   1   66   1624   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   180   1	INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	PARCIAL
I-Escavacion para cimientos	ESTACION MENDOZA				
III—Albafileria ordinaria.	Edificio de la Estacion 				
	II—Albafileria ordinaria.  III—Cornisas  IV—Revoque ordinario  V—Piso de baldosa  VI—Piso de piedra.  VII—Piso de ladrillos de canto  VIII—Techo de pizarra.  IX—Techo de azotea.  X—Adornos de zinc para el techo— (angulos).  —Idem idem (cornisas).  —Idem idem (cornisas).  —Idem idem (punzones).  —Idem idem (ventanitas).  XI—Canaletas.  XII—Caños de desagüe  XIII—Cielo raso de yeso.  XIV—Puertas de cedro.  XV—Idem idem  XVI—Idem idem (letrinas).  XVIII—Ventanas de cedro.  XVIII—Ventanas de cedro.  XXII—Idem del zótano.  XXII—Techo de fierro galvanizado.  XXII—Techo de fierro galvanizado.  XXIV— "fundido  XXV—Blanqueo.  XXVI—Para-rayo  XXVII—Reloj.  XXVIII—Faroles (á la entrada).	m³  m²  N°  ml.  n°  N°  tns  m³  N°	1969 77 50 42 3204 26 720 23 638 52 780 00 991 34 45 36 134 00 137 00 118 00 16 — 7 — 295 70 380 80 622 41 5 — 14 — 117 25 1280 72 82 581 23 433 3204 26 3 — 2 —	7 20 10 06 0 43 5 06 8 90 1 66 8 84 6 00 1 96 1 14 1 77 80 00 65 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 25 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 00 30 0	134 68 14182 34 507 23 1377 83 3644 36 5682 83 1294 80 8763 45 272 16 134 00 274 09 413 00 128 00 280 00 579 57 434 11 1101 67 400 00 1560 00 150 00 150 00 150 00 613 22 2523 02 15891 06 3101 36 96 13 300 00 200 00 400 00 700 00
Costo total 00038 8	Costo total	_	_	_	66538 82

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Galpon de carga				
I—Escavacion para cimientos.  II—Albañilería ordinaria.  III—Revoque ordinario  IV—Techo de teja.  V—Piso de baldosa.  VI—Piso de piedra.  VII—Canaletas.  VIII—Canaletas en la oficina.  IX—Caños de desagüe.  X—Fierro forjado.  XI—Fierro fundido.  XII—Fierro galvan zado (tabiques).  XIII—Techo de fierro galvanizado.  XV—Puertas ordinarias.  XV—Puertas ordinarias.  XVI—Palizada.  XVIII—Palizada.  XVIII—Palizada.  XXIX—Blanqueo.  XX—Via Decauville, armada y colocada y accesorios.	m²  ml.  ms  ms  min  ms  ms  ms  ms  ms  ms  ms  ms  ms  m	153 04 127 44 154 77 34 80 23 00 1719 51 181 50 11 60 253 00 83 757 31 963 483 84 1222 10 14 — 2 — 1 — 246 00 154 77	0 429 7 20 0 43 5 35 5 06 8 90 1 96 0 90 1 14 192 43 132 35 1 85 1 97 55 26 60 00 30 00 23 07 11 19 0 03	44 99 917 57 66 55 186 18 116 38 15303 64 355 74 10 44 288 42 16117 36 4230 30 895 10 2407 54 773 64 120 00 30 00 46 14 2752 74 4 64
Costo total	-	_	_	46268 97
Taller de reparaciones y depósito de locomotoras				
I—Escavacion.  II—Hormigon hidraulico.  III—Albafilería ordinaria  IV—Revoque hidráulico.  V—Revoque ordinario.  VI—Pisos de ladrillo de canto.  VII—Blanqueo y pintura.  VIII—('arpintería - Longrinas.  IX—Portones  X— Id  XI—Puerta.  XII—Para-golpes  XIII—Canaletas.  XIV—Cafios.  XV—Vidrios.  XVI—Fierros.  XVIII—Fierro fundido.  XVIII—Techos.  XIX—Ventanas de fierro.  XX— Id id	m² m² tus	115 20 133 28 400 08 737 24 1587 40 865 45 1587 40 9 19 6 — 2 — 148 00 240 00 79 20 120 350 30 2·0 1378 80 10 — 2 —	0 294 20 43 7 20 0 99 0 43 1 66 0 03 52 37 88 43 64 00 60 00 75 00 1 96 1 14 5 23 192 43 132 35 1 97 54 48 48 00	33 87 2722 91 2280 58 729 87 6×2 58 1436 65 47 62 481 28 530 58 128 00 60 00 150 00 290 08 273 60 414 22 23158 95 4007 56 2710 24 544 80 96 00
Costo total	-	-	_	40785 39

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTID <b>ADE</b> S	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Casa para empleados				
I—Escavacion para cimientos.  II—Albafileria  III—Cornisas.  IV—Pisos de baldosas.  V—Revoque  VI—Techo de tejas.  VII—Puertas.  VII— ld  IX—Ventanas.  X—Ventanillas circulares.  XII—Canaletas  XII—Cafos de desagüe.  XIII—Pilares de madera.  XIV—Blanqueo.	m° N° · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	45 942 292 083 1 958 205 09 851 25 266 90 6 — 2 — 56 56 32 00 6 — 851 25	0 294 7 20 10 06 5 06 0 43 5 35 30 00 27 00 23 07 10 00 0 90 1 14 4 98 0 03	13 51 2103 00 19 70 1037 76 36 04 1427 92 180 00 54 00 .138 42 20 00 50 90 36 48 29 88 25 54
Costo total	-	_	<del></del>	5503 15
Estanque				
I—Escavacion para cimientos II—Escavacion para pozo III—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	>	86 051 19 636 115 262	0 294 2 09 7 20	25 30 1 04 829 89
pozos	<b>&gt;</b>	8 743	13 04	114 01
de las juntas	m,	85 30 8 019 14 000	1 01 52 37 192 43	86 15 419 96 2694 02 4210 37
2000 10101				
Letrina				
I—Escavacion para cimientos y pozo.  II—Escavacion para pozo  III—Albañilería ordinaria  IV— i lbañilería de bóveda  V—Revoque  VII—Piso de baldosas  VII—Puertas	m <sup>3</sup> N°. ml. m <sup>3</sup>	23 240 96 063 92 226 5 815 277 82 40 50 26 23 6 — 10 70 277 26	0 294 2 09 7 20 10 05 0 43 5 35 5 06 25 00 4 37 0 03	6 83 200 77 664 03 58 50 119 46 216 68 132 72 150 00 46 76 8 32
Costo total	-	-	-	1604 07

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
ESTACION VILLA DE LA PAZ				
Edificio de la Estacion				
I—Escavacion para cimientos II—Albañileria III—' ornisas. IV—Rovoque V—Piso de baldosa. VI—Piso de piedra. VII—Techo de teja para las piezas. VIII—Techo de teja para la galeria. IX—Columnas de fund cion. X—Canaletas XI—Caños de desagüe. XII—Blanqueo. XIII—Puertas de cedro. XIV—Puertas XV—Puertas XVI—Ventanas XVII—Boletería.	tns ml.	158 125 364 467 3 612 1171 49 221 36 95 85 302 03 82 72 0 720 63 22 61 20 1169 49 3 — 7 — 2 — 8 — 1 —	0 164 11 32 15 41 0 54 5 06 8 90 5 35 5 82 132 35 0 90 1 14 0 03 65 00 3 00 35 00 55 50 10 00	25 93 4125 77 55 66 632 60 1 20 08 833 07 1615 86 481 43 95 29 56 90 69 77 35 08 195 00 210 00 70 00 444 00 10 00
Costo totalGalpon de carga	-			10096 44
I—Escavacion para cimientos II—Albañilería ordinaria. III—Revoque. IV—Piso de tabla V—Techo de teja. VI—Canaletas VII—Caños de desagüe. VIII—Puertas tableros. IX—Puertas corredizas X—Ventanas XI—Blanqueo.	m³	114 288 258 476 645 21 207 48 247 80 42 00 31 80 1 — 4 — 2 — 608 40	0 164 11 32 0 54 6 06 5 35 0 90 1 14 32 00 86 59 35 00 0 03	18 74 2925 95 348 41 1257 33 1325 73 37 80 36 25 32 00 346 36 70 00 18 25
Costo total	-	_	_	6416 82
ESTACIONES INTERMEDIAS				
Edificio de la Estacion			} !	
I - Escavacion para cimientos II—Albañilería ordinaria III—Cornisas		25 90 92 52 0 36	0 164 11 32 15 41	4 25 1047 33 5 55
	i	1	l	1057 13

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CUNTINVAPS	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
IV—Revoque.  V—Piso de baldosa.  VI—Piso de piedra.  VII—Techo de teja en las piezas.  VIII—Techo de teja en la galería.  IX—Columnas de madera.  X—Canaletas.  XI—Caños.  XII—Blanqueo  XIII—Puertas vidrieras  XIV—Puertas tableras.  XV—Ventanas.  XVI—Ventanas.  Costo total	N°.	445 40 69 48 51 00 1!5 72 37 50 4 — 31 00 22 00 415 40 5 — 2 — 3 —	0 54 5 06 8 90 5 35 5 52 4 98 0 90 1 14 0 03 35 00 25 00 10 00	1057 13 240 52 351 57 459 24 619 10 218 25 19 92 27 90 25 08 13 36 175 00 75 90 20 00
Galpon de carga  I—Escavacion para cimientos. II—Albañileria ordinaria. III—Revoque. IV—Piso de tabla. V—Techo de teja francesa VI—t'analetas. VII—Caños VIII—Puertas corredizas IX—Puertas tableras. X—Ventanas. XI—Blanqueo.  Costo total.	) »	52 00 170 75 523 15 130 46 169 40 30 80 23 20 4 — 1 — 2 — 523 15	0 164 11 32 0 54 6 06 5 35 0 90 1 14 86 59 30 00 35 00 0 03	8 53 1932 89 282 50 790 59 906 29 27 72 26 45 346 36 30 00 70 00 15 69 4437 02
I—Escavacion para cimientos II—Albañilería ordinaria III—Cornisa IV—Albañilería de arcos V—Revoque VI—Blanqueo VII—Maderas VIII—Fierro forjado IX—Fundicion Costo total	m <sup>3</sup>	12 07 54 77 0 46 0 41 172 80 100 85 0 36 1327 34 302 47	0 164 11 32 15 41 15 50 0 54 0 03 44 00 0 164 0 132	1 98 620 00 7 09 6 36 93 31 3 03 15 84 217 68 39 93

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Letrina	l			i
I—Escavacion para cimientos. II—Escavacion para pozo. III—Albeñiteria ordinaria. IV—Revestimiento del pozo V—Cornisas. VI—Revoque VII—Piso de baldoza VIII—Techo de teja IX—Puertas tablīras X—Asientos. XI—Blanqueo	m <sup>s</sup> , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	9 44 13 50 23 19 4 09 0 28 97 24 11 78 6 90 2 — 2 — 97 24	0 164 2 09 11 32 13 04 15 41 0 54 5 06 5 35 25 00 3 00 0 03	1 55 28 28 262 51 53 33 4 31 52 51 59 61 36 92 50 00 6 00 2 92
Costo total	—	-		557 94
Tipo de casa de camineros				
(Para estaciones intermedias)	l			
I—Escavacion para cimientos. Il—Albaúileria ordinaria. III—Cornisas. IV—Revoque V - Pisos de balcosas. VI—Puertas. VII—Ventanas. VIII—Pilares IX—Techo dn teja francesa. X—Techo de teja para galeria.	m' No m' ml.	38 147 85 654 1 011 358 600 94 33 3 — 3 — 6 — 78 12 33 00 30 04 19 80 358 60	0 164 11 32 15 41 0 54 5 06 30 00 23 07 4 98 5 35 5 82 0 90 1 14 0 03	6 26 969 60 15 58 193 64 477 31 90 00 69 21 29 88 417 94 192 06 27 04 2: 57 10 76
		_		2521 85
Tipo de casa de camineros				
XIII—Cafios	m² N° ml.	43 292 91 069 1 819 296 40 58 38 84 28 25 80 4 1 4 17 20 15 00 296 40	0 294 9 26 12 74 0 49 5 06 5 35 5 82 30 00 28 00 23 07 4 98 0 90 1 14 0 03	12 73 843 30 23 17 145 24 295 40 450 90 150 16 120 00 28 00 92 28 19 92 15 48 17 10 8 89
Nota-Los precios que se han aplicado son me- dios entre el precio en Villa de la Paz y Mendoza.				

## INDICE DE LOS ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOR. DEL ANÁLISES	INDICACION DEL ANÁLISIS	DERIGNACION DE LA UNIUID	PREGIO UNITARIO
] 2	Movimiento de tierras, 1 <sup>st</sup> categoría, fácil escavacion Idem id 2 <sup>st</sup> id terreno pedrego-	m <sup>s</sup>	0 164
3	goso y fuerte	•	0 294
4	á pico	>	0 600
5	removible á mi a	•	1 000
	agua	•	0 45
6 7	Movimiento de tierras para escavacion de pozos  Arena cribada al pié de la obra	•	2 09 1 56
8	• en Mendoza	>	1 20
9	Cal en pasta en la línea	>	21 06
10 11	Mortero comun (1:3) en la línea	•	10 71 8 62
12	> * (1:2) > >		10 78
13	• • (25) > _ •		9 55
14	>, > (1:3) • Mendoza	•	5 07
15	hidráulico para coranamientos eta en la lune		5 55 21 90
16 17	hidráulico para coranamientos etc. en la línea.		28 06
18	bóvedas		19 59
19	• • fundaciones		30 62
20	en Mendoza		18 93
21	Albañilería ordinaria en la linea	•	11 32 7 20
22 23	hidráulica para bóveda	> 5	15 50
24	» para coronamientos etc		15 41
25	» en la línea		14 53
26	» en Mendoza	· .	10 06
27	Revestimiento de pozos	>_	13 04
28 29	Revoque ordinario en la línea	m³	0 54 0 43
30	» hidráulico en la línea	*	0 96
31	» para sifones y puentes		0 99
32	» de las juntas	• •	1 01
83	Piedra machacada para hormigon en el rio desagua dero	m³	8 58
34	Piedra machacada para hormigon en los rios Mendoza		•
35	y Zanjon	•	1 98
36	güadero Hormigon hidráulico para fundaciones en los rios Men-		27 69
30	doza v Zanjon		20 43
37	Cai n de madera para las fundaciones	m³	4 95
38	Tramo de madera para alcantarillas de un metro de	c/u.	56 00
39	Maderas para tramo de alcantarillas	m <sup>3</sup>	52 37
-1	The state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the s		

NOW. DEL ANALISES	INDICACION DEL ANÁLISIS	DEFIGNACION DE LA UNIDAD	PRECIO UNITARIO
40	Fierros para les alcantarillas	kilóg.	0 33
41	Via permanente	kilóm.	
42	Cambio de via	c/u.	748 48
13	Mesa giratoria armada y colocada en Villa de la Paz.	•	4676 89
14 15	ldem id id id en Mendoza Cajon de fierro de 'os estanques, armado y colocado	kilóg.	5459 74 0 164
6	Fierro fundido para columnas de los puentes	tdas.	83 134
7	Fierro forjado para tramos hasta 11 <sup>m</sup> 14 de largo, armado y colocada	>	137 194
8	Fierros forjado para tramos del puente sobre el rio Desaguadero	,	159 639
49	Fierro forjado para tramol del puente sobre el rio Zanjou		171 01
50	Locomotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria	c/u.	18142 00
51	Locomo ora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria		13518 00
52	Locomotora (Americana) de carga con su tender y en	_	17050 00
53	Villa Maria Telégrafo	kilóm.	17050 00 155 786
4	Telégrafo Techo de fierro galvanizado	m s	197
5	de pizarra para la estacion Mendoza	<b>&gt;</b>	8 84
ś	de teja francesa para las piezas	>	5 35
7	> > las galerías	>	5 82
3	> de azotea	>	6 00
9	Fierro dulce para armaduras	tdas.	192 43
	duras.	,	132 35
1	Tabique de fierro galvanizado, en Mendoza	mª	1 85
2	Vidrio para claraboya	m.l.	5 23 4 37
3	Reja de madera en las letrinas	c/u.	4 98
5	Palizana de madera dura en Mendoza.	m. l.	11 19
В	Piso de tabla	m²	6 06
7	» de piedra en lajas	. >	8 90
8	> de baldoza	•	5 06
9	e de ladrillo de canto	•	1 66
0	Cielo raso de yeso	<b>&gt;</b> ,.	1 77
1	Canaleta de zinc, seccion cuadrada	m.l,	1 96
2	Passa do nine pura descrite	•	0 <b>9</b> 0 1 14
3	Baños de zinc para desague Mendoza	<b>&gt;</b>	88 43
5	Porton del taller de reparaciones, en Mendoza Puerta corrediza (2 50×3 00)	c/u.	55 26
6	> (2.50×3.40)	•	86 59
7	> tablera		30 00
3	Ventana de fierro en mendoza	>	54 48
9	> de pino	>	23 07
Ю	Bascula para pesur wagones, en Mendoza	>	2261 44

## DE SAN LUIS A MENDOZA

## ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
			7	#
1—Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra. Tierra de fácil escavacion vegetal, arenisca, suel ta, etc.  1ra CATEGORÍA	lli		<b>!</b>	1
(Altura media del terraplen 1 50.—Trasporte medio horizontal 30 00)			!	•
Rompimiento ó escavacion.         0.90           Carga y descarga.         0.10           Transporte         0.30           Regularizacion del depósito.         0.10				! ! !
Total 1.50		ļ		
Obra de mano de un peon á \$f. 0.90 por dia, horas 1 50	<b> </b> -	_	0 135	
mano	H —	-	0 014	
Suma Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio		=	0 149 0 015	
Total	-	_	0 164	
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (1ra. categoría)	-	_	_	0 164
2—Costo de un metro cúbico de mo vimiento de tierra.—Terreno pe dregoso fuerte.				
2 d CATEGORIA				
(Altura media del terraplen 3.20.—Trasporte medio horizontal 50 <sup>m</sup> )				
Rompimiento ó escavacion				
Total 270	41			

elementos del análisis	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORT
	£	•		F
Obra de mano de un peon á \$1. 0.90 por dia. Horas 2.70	_	<b>-</b>	0 243	
Suma  Aumento de ½ para beneficio  Total	_ _	1   1	0 267 0 027 0 294	
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (2º categoría)	_	_	_	0 29
3—Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra. — Escavacion en tosca con pico.  3 da CATEGURIA (Altura media del terraplen 1.70 — Trasporte medio horizontal 35.00)  Horas Rompimiento ó escavacion				
Total	1 111 1	. 1111	0 495 0 050 0 545 0 055 0 600	0 60

	LEIGHT THE			_
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES F	TRASPORTES	OBEA DE MANO F	IMPORTE F
Obra de mano: 1 peon á \$f. 0.90 por dia horas 8.04		_	0 724	
0.45 el kilógramo	0 113 	<u>-</u>	0 072	
Aumento de 1/10 pora beneficio Total	_	_ _	_	0 909 0 091 1 000
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (4ª categoría)	_	_	_	1 000
5—Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (arena y cantos rodados) bajo el agua, y á la profundidad mayor de 1=50, para la fundacion de los puentes.  Horas  Escavacion y rompimiento de las materias bajo el agua 2.50  Extraccion fuera del sitio de la fundacion y trasporte de los materiales á corta distancia 1.00  Carga y descarga			0 37 0 04 0 41 0 04	0 45

	<del>                                      </del>		1	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales F	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
Obra de mano de un peon pozero á \$f.		}		
1.80 por dia y otro á \$f. 0.90 por dia,			1.70	
horas 6.40	_	_	1 73 0 17	
Suma Aumento de ½00 para beneficio		_	1 90 0 19	
Total	_		2 09	
Costo de un metro cúbico de escavacion de tierra en los pozos hasta la profundidad de 25 <sup>m</sup> 00				
7—Costo de un métro cúbico de are- na cribada puesta al pié de la obra en la línea.		_		2 09
Horas				
Estraccion de la arena y cribadura 1.60 Carga y descarga 0.65				•
Total <u>2 25</u>				
Obra de mano de dos peones á \$f. 0.90 por dia cada uno, horas 2 25	_	_	0 41	
Transporte del lugar de la estraccion á la línea (300 m) concarro h. 0.60 \$\mathbb{T}2.50 p' dia Transporte sobre la via en construccion	-		0 15	
toneladas 1.60 á \$f. 0.03 por tonelada y por kilometro; kilom. 20	_	0 98	_ 0 04	
Sumas	_	0 96	0 60	
Costo de un métro cúbico de arena criba- da (en la linea)	_			1 56
8—Costo de un metro cúbico de are- na cribada en Mendoza.			:	
Horas				
Estraccion de la arena y cribadura 1.60 Carga y descarga 0 65				
Total 2.25				i
Obra de mano; dos peones á \$f. 0.90 por dia c/u., horas 2.25	_	_	0 41	:  -  -
á \$f. 2.50 por dia	_	0 75 —	_ 0 04	
Sumas		0 75	0 45	•
Costo de un metro cúbico de arena criba- da en la estacion Mendoza	-	-	_	1 20

	حشبسته			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OERA DE MANO	IMPORTE F
9—Costo de un metro cúbico de cal en pasta, cal grasa primera cali- dad, de Córdoba, en la línea.				
Costo de un metro cúbico de cal de Córdoba en San Luis	29 03	_	_	
á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro: toneladas 1.150 y kilómetros 130 Obra de mano para apagar y reducir en pasta un metro cúbico de cal viva, dos	-	4 48	_	
peones & \$f. 0 90, horas 5	_	- 0.80	0 90	
Carga y descarga (en San Luis y en la línea) á \$f. 0 40 por tonelada	_	0 80	0 46	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano	_	_	0 14	
Nota-Reducida en pasta aumenta el 70 pg del volúmen primitivo.				
Sumas	29 03	5 28	1 50	]
Costo de metros cúbicos 1.70 de cal en pasta	_	_	_	35 81
Costo de un metro cúbico de cal en pasta en la línea	_	-	-	21 06
10-Costo de un metro cúbico de cal en pasta, cal grasa primera calidad, de Mendoza, en Mendoza				
Costo de un metro cúbico de cal de Men- doza en la misma ciudad	19 36	_	_	
pasta un métro cúbico de cal viva, dos peones á \$f. 0.90 por dia c/u, horas 5. Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios		_	0 90	
sobre obra de mano	<del>-</del>	. –	0 09	•
del volumen primitivo.				
Sumas	19 36	_	0 99	-
Costo de metros cúbicos 1.90 de cal en pasta	II —	_	_	20 35
Costo de un metro cúbico de cal de Men- doza, en pasta, en la ciudad	_	_	_	10 71

			استجيب
mayeriales F	TRASPORTES	obra de mano F	importi
1			
21 06 4 68 — —	 0 40 	2 34 0 23	
25 74	0 40	2 57	
<b>-</b>	<b>-</b>	_	28 71 8 62
21 06			
_ _ _	_ 0 40	2 16 0 22 —	
24 18	0 40	2 38	
-	_	_	26 96 10 78
	21 06 4 68 — — 25 74 — — — 21 06 3 12 — —	21 06 4 68 - 0 40 25 74 0 40 	#ATERIALES TRASPORTES   DE MANO   F   F    21 06   4 68

			جينانياك	-
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	obra De Mano	IMPORTE
13—Costo de un metro cúbico de mortero comun (compuesto de 2 metros cúbicos de cal en pasta y 5 de arena) en la línea, para re- voques.		-		
Costo de dos metros cúbicos de cal en pasta de Córdoba, á \$f. 21.06 por metro cúbico	42 12 7 80	 0 80 	4 50 0 45	
Sumas	49 92	0 80	4 95	
Costo de metros cúbicos 5.83 de mortero (disminucion de ½)	_			55 67 9 55
metros cúbicos de arena para los edificios de la Estacion Mendoza.  Costo de un metro cúbico de cal de Mendoza en Mendoza.  Costo de tres metros cúbicos de arena en Mendoza á \$f. 1.20 cada uno.  Obra de mano para confeccionar el mortero, dos peones á \$f. 0.90 cada uno, horas 13.  Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano	10 71 3 60		2 34 0 23	,
Sumas	14 31	_	2 57	
Costo de 3 33 metros cúbicos de mortero disminucion de 1/10		<u> </u>	-	16 88 5 0 <b>7</b>

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES F	TRASPORTES	OBRA DE MANO F	IMPORTE F
15—Costo de un metro cúbico de mortero comun compuesto de dos metros cúbicos de cal en pasta y cinco metros cúbicos de arena para los edificios de la Estacion Men- doza.				
Costo de dos metros cúbicos de cal de de Mendoza á \$f. 1071	21 42 6 00		4 50 0 45	
Sumas	27 42		4 95	
Costo de m <sup>8</sup> 5.83 de mortero comun (dis- minucion de <sup>1</sup> / <sub>8</sub> )		-	-	32 33 5 55
16—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico (compuesto de 3 partes de mortero comun (2:5) y 1/2 de Portland) en la linea para coronamientos, almohadillas, cornisas, toma de las juntas, etc.	į			
Costo de metros cúbicos de mortero co- mun (2:5) en la línea á \$f. 9.55 cada uno. Costo de 0.50 metros cúbicos de Portland á \$f. 67.90 por metro cúbico en San Luis	28 65 33 95			[
Flete sobre la via en construccion á\$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro. Son toneladas 0.789 y kilómetros 130 Carga y descarga á \$f. 0 60 por tonelada.	-	3 08		
Toneladas 0.789 Obra de mano para confeccionar el mor-		_	0 47	
tero, dos peones á \$f. 0.90 por dia cada uno, horas 12	-		2 16	
para obra de mano	62 60	2 40	0 26	
Costo de metros cúbicos 3.15 de mortero		3 48	2 89	
hidráulico (reduccion de 1/10) Costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico 3 partes de mortero comun y	-	_	-	68 <b>9</b> 7
1/2 de Portland) en la linea	_	-		21 90

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE #
17—Costo de un metro cúbico de mor- tero hidráulico compuesto de cua- tro partes de mortero comun de 2:5 y 1 de Portland para sifones y puentes en la línea.				
Costo de 4 metros cúbicos de mortero comun de 2:5 en la línea á \$f. 9.55 el metro cúbico	38 20 67 90 — — — — — — — — — —	6 15  0 40 6 55	0 95 3 24 0 42 4 61	117 26
Costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico (compuesto de 4 partes de mortero comun de 2:5 y 1 de Portlaud) en la línea	_	_	<del>-</del>	26 06
18—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico. compuesto de 4 partes de mortero comun (2:5) y 1 2 de Portland en la línea, para manposteria de bóveda.				
Costo de 4 metros cúbicos de mortero comun 2:5 en la línea á \$f. 9.55 por metro cúbico	33 95	3 08		
Carga y descarga a \$f. 0.60 por tonelada, toneladas 0.789  Obra de mano para confeccionar el mortero, dos peones á \$f. 0.90 por dia c/u, horas 16			0 47	
	72 15	3 08	3 35	1

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	lmport <b>z</b>
	F	F	F	7
Aumento de ½10 para gastos accesorios	72 15	3 08	3 35	1
sobre obra de mano		0 40	0 34	
Sumas	72 15	3 48	3 69	
Costo de metros cúbicos 4.05 de mortero hidráulico (reduccion de ½10)	_	-	-	79 32 19 59
19—Costo de un metro cúbico de motero hidráulico (compuesto de tres partes de mortero comun (1:2) y 1 de Portland en la linea para fundacion de los Puentes.				
Costo de tres metros cúbicos de mortero comun de 1×2 á \$f. 10.78 el metro cúbico, en la línea	32 34			
0.03 por tonelada y por kilómetro to- neladas 1.579 kilómetros 130	-	6 16		
toneladas 1.579		_	0 95	
dia. Horas 14	-	_	2 52	
Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 35	
Suma	100 24	6 16	3 82	
Costo de 3.60 metros cúbicos de mortero hidráulico (1/10 de su volúmen primitivo)			_	110 22
Costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico compuesto de 4 partes de mor- tero comun de 1×2 y 1 de Portland, en la línea	-	_	_	30 62
20—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico compuesto de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Portland, para edificios de la Estacion Mendoza.				
Costo de tres metros cúbicos de mortero comun de 2×5 á \$f. 5.55 el m³	16 65			
	16 65	1	1	1

		<del>سجو ب</del>		الندسييين
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	NATERIALES	TRASPORTES	ORBA DE MANO	importe <b>F</b>
Costo de 0.50 metros cúbicos de Portland á \$f. 67.90 el metro cúbico en San Luis. Flete sobre la via en construccion á \$f.	16 65 33 95			
0.03 por tonelada y por kilómetro. To- neladas 0.789. Kilómetros 260	_ _	6 15	0 47	
tero; dos peones á \$f. 0.90 por dia cada uno. Horas 12			2 16 0 26	
Sumas	50 60	6 15	2 89	l
Costo de métros cúbicos 3.15 de mortero hidráulico (reduccion de ¹/10)	_	_	_	59 64
0.50 de Portland) en la Estacion Men- doza	_	_	_	18 93
21—Costo de un metro cúbico de al- bañilería ordinaria compuesta de ladrillos del país sentados en mez- cla comun de 1×3, en la línea.				
Ladrillos que entran en un metro cúbico de muro 260, con desperdicio (dimenciones 0.32×0.155×0.06) á \$f. 13 el millar (precio medio de San Luis, La Paz, Mendoza)	3 38	,		
San Luis, La Paz y Mendoza) Carga y descarga a \$f. 0.60 por tonelada. Toneladas 1.16		2 26	0 70	
Mortero necesario para un metro cúbico de muro 0 <sup>m3</sup> 22 á \$f. 8.62 al metro cúbico (comprendido el desperdicio)  Obra de mano para la construccion de un metro cúbico de muro; un albañil á \$f.2	1 90			
y un peon á \$f. 0 90. Horas 5	-		1 45	
Para Direccion. Un Director & \$f. 3.50, horas 0.50	-		0 18	
Compenso para el servicio de agua por metro cúbico	_	0 20	_	
para gastos accesorios			0 22	1
Sumas	5 28	2 46	2 55	10 29
Aumento de 1/10 para beneficio	_		_	1 03
Costo de un metro cúbico de mamposte- ria ordinaria de ladrillos del pais sen- tados en mezcla comuu 1:3	i	_	_	11 32

			OBRA	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	NATERULES	TRAFFORTES	ļ	IMPORTE
	F	F	F	F
22—Costo de un metro cúbico de al- albañileria de ladrillos del pais sentados sobre mezcla comun de 1×3, para los edificios de la esta- cion Mendoza.				
Ladrillos quo entran en un metro cúbico de muro 260, con desperdicio (disminuciones 0.32×0.155×0.06) á \$f. 14 el millar en Mendoza	3 64		1 45 0 18 0 15	
	4 76	-		0.54
Sumas	4 70		1 78	6 <b>54</b> 0 <b>6</b> 6
Costo de un metro cúbico de manposte ria ordinaria de ladrillo del pais sentados en mezcla comun de 1×3	_	_	_	7 20
23—Costo de un metro cúbico de albañileria del país sentada en mezcla hidráulica compuesta de tres partes de mortero comun en la proporcion de 2×5 y 0.50 de portland, para bóvedas en la línea.				
Ladrillos que entran en un metro cúbico de bóveda 260 á \$f. 13 el millar Flete de 260 ladrillos que son toneladas 1.16 á \$f. 0.03 por tonelada y por ki-	<b>3 3</b> 8			
lémetro, kilm. 65	_	2 26		
Carga y descarga á \$f. 0.60 por tonelada, toneladas 1.16	_	-	0 70	
cúbico, m³ 0.22 á \$f. 21.90 el metro cú- bico	4 82			
y un p301 & \$ 3) Hor a s 6 Compenso para servicio de agua Para direccion: un director á \$f. 3.50.	_	- 0 20	I 74	
Horas 1			0 35	
į	8 20	2 46	2 79	

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de mano	8 20	2 46	2 79 0 24 0 40	
Sumas	8 20	2 46	3 43	14 09
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	_	-	_	1 44
Costo de un metro cúbico de albafileria de bóveda con ladrillos del pais sentado en mezcla hidráulica 2×5 y 0.50 de portland		-		15 50
24—Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica de ladrillos del pais sentados en mortero hidráulico compuesto de tres partes de mor, tero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para coronamientos, almohadillas, cornisas, etc, en la linea.	<u> </u>			
Ladrillos que entran en un metro cúbico 260 \$f. 13 el millar	3 38			·
1.16 á \$f. 0.03 por tonelada y por kiló metro—kilóms. 65	_	2 26		
Mortero que se necesita para un metro cúbico m <sup>3</sup> 0.22 á \$f. 21.90 el metro cú-		_	0 70	
Obra de mano para la construccion de un metro cúbico. Un albañil á \$f. 200 y	4 82			
un peon á \$f. 0.90. Horas 7	<b> </b>	_	2 03	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so	∥ —	_	0 35	
bre obra de mano	il —	_	0 27	
metro cúbico	ii —	0 20		
Sumas	8 20	2 46	3 35	14 01
Aumento de ¹/10 para beneficio	_	_	_	1 40
Costo de un metro cúbico de manposte- ria de ladrillos del país sentados en mezela hidráulica (coronamiento de alcantarillas etc.)		_	_	15 41

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES P	TRASPORTES	obba de mano	IMPORTE
25—Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica de ladrillos del pais sentados en mortero hidráulico compuesto de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para las obras que lo requieran en la linea.				
Ladrillos que entran en un metro cúbico 260 á \$f. 13 el millar	3 38	2 26		
—Toneladas 1.16	4 82	_	0 70	
y un peon à \$f. 0 90. Horas 5	-   -   -	-   -   0 20	1 45 0 18	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so- bre obra de mano	8 20	2 46	0 22 2 55	13 21
Aumento de ½0 para beneficio	- 0 20			1 32
Costo total de un metro cúbico de man- posteria de ladrillo del pais sentado en mezcla hidráulica, para las obras que lo requieran en la línea	}	_	_	14 53
26—Costo de un metro cúbico de al- bañileria hidráulica compuesto de ladrillos del pais sentados sobre mezcla hidráulica de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para edificios de la Estacion Mendoza.			-	
Ladrillos que entran en un metro cúbico de muro 260 á \$f. 14 el millar en Mendoza. Mortero necesario para un metro cúbico de muro 0 22á \$f. 18.93 el metro cúbico Obra de mano para la construcciou de un	3 64 4 16	·		
metro cúbico — un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Horas 6		j –	1 74	
	7 80	ı	1 74	i

			OBRA	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	DE MANO	IMPORTE
	*			
Para direccion: un director á \$f. 3.50. Horas 1	7 80		1 74 0 35 0 17	,
Sumas	7 80		2 26	
Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica; (ladrillos del país sentados en mezcla hidráulica) de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Port land		_	_	10 06
27—Costo de un metro cúbico de revestimiento de pozos con albañileria ordinaria de ladrillos del pais sentados en mezcla comun de 1×3 en la línea.				
Ladrillos que entran en un mètro cúbico 260 á \$f. 13 el millar	3 38			
metro—kiloms 65	-	2 26		
toneladas 1.18	_	_	0 70	
bico	1 90		2 90	
y un peon á \$f. 0.90. Horas 10 Per direccion: un director á \$f. 3,50. Ho-	_			
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de mano	_	_	0 35	
Sumas	5 28	2 26	4 31	11 85
Aumento de 1/10 para beneficio				1 19
Costo de un metro cúbico de albafiilcria ordinaria de ladrillos del pais sentados en mezela comun de 1×3 en la línea para revestimiento de pozos				13 04
28—Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque con mescla comun de 2×5 en la linea.				
Costo del mortero comun que se necesita para revocar un metro cuadrado de pa- red m <sup>5</sup> 0 025 á \$f. 9.55 el metro cúbico.				

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	DE MANO	IMPORTE
		<u> </u>	) <b>e</b>	-
Obra de mano para hacer un metro cua-	0 24			1
drado de revoque. Un albañil á \$\mathbb{g} 2.00 y un peon á \$f. 0 90. Horas 0.80	_	_	0 23	
bre obra de mano			0 02	
Sumas	0 24	_	0 25	0 49
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	0 0
Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque con mezcla comun de 2×5 en la línea	_	_	_	0 54
89—Costo de un metro cuadrado de revoque de mortero comun de 2 partes de cal por 5 de arena—en la Estacion Mendoza.	l .			
Costo del mortero que se necesita para revocar un metro cuadrado de pared, 0 <sup>m3</sup> 025 á \$f. 5.55 el m³	0 14			
drado de revoque. Un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0-90. Horas 0.80 Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano		_	0 23	
Samas	0 14			
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	0 14	_	0 25	0 39
Costo de un metro cuadrado de revoque de mortero comun de dos partes de cal			_	0 04
por cinco de arena	-	-	-	0 43
39—Costo de un metro cuadrado de revoque en mezcla hidráulica, compuesto de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Portland para cornisas, coronamientos, almohadillas, etc., en la línea				
Costo del mortero hidráulico que se necesita para revocar un metro cuadrado, mº0.025 á \$f. 21.90	0 55			
drado de revoque. Un albañil á \$f. 2.00 un peon á \$f. 0.90. Horas 1	<u> </u>	_	0 29	
•	0 55		0 29	Ī

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	7	•	*	•
	0 55		0 29	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so- bre obra de mano			0 03	
Sumas	0 55	_	0 32	0 8
Aumento de 1/10 para beneficio		_		0.09
Costo de un metro cuadrado de revoque con mezcla hidráulica compuesta de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Portland para cornisas, coronamientos, etc		_	_	0 96
31—Costo de an metro cuadrado de superficie de revoque con mezcla hidráulica compuesta de cuatro partes de mortero comun de 2×5 y 1 de Portland, para sifones y puentes en la línea.				
Costo del mortero hidráulico que se ne- cesita para revocar un metro cuadrado de pared m <sup>2</sup> 0.025 á \$f. 26.06 el metro cúbico	11			
Obra de mano para revocar un metro cuadrado de pared. Un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Horas 0.80 Aumento de '/10 sobre la obra de mano		_	0 23 0 02	
Sumas	0 65	_	0 25	0 90
Aumento de ½10 para beneficio		_		0 09
Costo de un metro cuadrado de revoque en mezcla hidráulica, compuesto de 4 partes de mortero comun de 2×5 y 1 de Portland		_	_	0 99
32—Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque de juntas en paredes de ladrillos, hecho con mortero hidráulico compuesto de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0. 50 de Portland, en la lines.				
Costo del'mortero hidráulico necesario pa- ra revocar las juntas que entran en un metro cuadrado de pared mº 0.020 á \$f.				
21.90	0 44			

	کی جی			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES	TRAPPORTES	DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
Obra de mano para hacer las juntas en un metro cuadrado de superficie; un alba- fiil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Ho-	H			
ras 1 50	-	_	0 44	
_	0.44		0 48	0 92
Sumas	0 44	-	17 40	0 09
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	-	- 0 0%
Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque de juntas en paredes de la- drillos, hecha con mortero hidráulico, compuesto de 3 partes de mortero co- mun de 2×5 y 0.50 de Portland, en la línea	;; {}		-	1 01
33—Costo de un metro cúbico de pie- dra machacada reducida en peda- zos de 0.04 próximamente para hormigon en el Rio Desaguadero, sacada del Arroyo Chorrillo.				
Piedra sacada en el cauce del Arroyo Chorrillo por extraccion por metro cúbico: un peon á \$f. 0.90, horas 5	_		0 45	
de la dimension establecida; un peon á \$f. 090: horas 10		_	0 90	
Transporte á corta distancia, carga y des- carga; un peon á \$f. 0.90: horas 5 Transporte á \$f. 0.03 por tonelada y por	_	_	0 45	
kilómetro. Toneladas 2.50, kilómetros	-	6 60	ļ	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so- bre obra de mano	-		0 18	
Sumas	<b> </b>	6 60	1 98	}
Costo de un metro cúbico de piedra ma- chacada en el Desaguadero	_	_		8 58
34—Costo de un metro cúbico de pie- dra machacada reducida en peda- zos de 0.04 próximamente para hormigon en los rios Zanjon y Men- doza, si fuese necesario.				
Piedra sacada en el cauce de los Rios por estraccion por metro cúbico; un peon á \$f. 0.90: horas 5	_		0 45	

			_	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	i	f	}	Ì
Obra de mano para reducirla en pedazos de la dimension establecida; un peon á \$f. 0.90; horas 10	_	_	0 90	
Transporte á corta distancia; carga y descarga; un peon á \$f, 0.90: horas 5		_	0 45	ł
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so-				
bre obra de mano	_	-	0 18	}
Suma	_	_	1 98	
Costo de un metro cúbico de piedra ma- chacado en los Rios Zanjon y Men- doza		_	_	1 98
35—Costo de un metro cúbico de hormigo hidráulico compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 mortero hidráulico. compuesto á su vez de tres partes de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland para fundacion del puente del Rio Desagüadero.	!			
Piedra machacada del Arroyo Chorrillo, un metro cúbico al pié de la obra Mortero hidráulico compuesto de 3 de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland á \$f. 30.62 al metro cúbico. Metros cú-	8 58			
bicos 0.50	15 31			
Obra de mano para confeccionar el hormigon; un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90: horas 2	_	. —	0 58	
horas 1 60 Para direccion: un Director á \$f. 3.50:	i — !	-	0 46	
horas 0.40	: —		0 14	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so-				
bre obra de mano		_	0 10	
Sumas	23 89	-	1 28	25 17
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	-			2 52
Costo de un metro cúbico de hormigon en el Rio Desaguadero	_			27 69

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
36—Costo de un metro cúbico de hormigon hidráulico, compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 de mortero hidráulico, compuesto á su vez de 3 partes de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland para fundacion de los puentes de los Rios Zanjon y Mendoza, si fuese necesario.				
Piedra machacada, sacada de los mismos rios; metro cúbico	1 98			
tland á \$f. 30.62 el metro cúbico: metros cúbicos 0.50	15 31	•		
gon; un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90: horas 2	-	_	0 58	
horas 1.60	-	_	0 46	
horas, 0 40	_	_	0 14	1
Sumas	17.00			10 57
Aumento de ½ para beneficio	17 29	_	1 28	18 57 1 86
Costo de un metro cúbico de hormigon hidráulico en los rios Zanjon y Mendoza		_	_	20 43
37—Costo de un metro cuadrado de pared de madera (calden) para el cajon destinado á sostener las escavaciones en las fundaciones de los puentes sobre los rios Mendoza y Zanjon, en la parte ocupada por el agua (altura mayor del cajon 1 <sup>110</sup> 50).				
Tabla calden de 0.22×0 025 á \$f. 0.50 por metro lineal ms. ls. 4.50 por cada m* de pared, en la obra	2 25			
ms. ls. 250	1 50			
por m. l. á. \$f. 0.30 por kilg.; kilgs. 0.38				
	3 86	I	l	

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	WATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE F
Obra de mano para la colocacion y fundacion; un carpintero á \$f. 200 por dia y un peon á \$f. 0.90; horas 2.00  Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre mano de obra	3 86		0 58 0 06 0 64 —	4 50 0 45 4 95
SS—Costo de un tramo de madera para alcantarilla de un metro de luz.  Dos vigas de quebracho colorado de 0.30×0.30×2.00 cada una; m³ 0.360 Dos vigas trasversales para cabeceras de 0.20×0.30×1.54 0.185 Dos soleras para el apoyo del tramo de 0.12×0.30×2.70 0.194				
Total 0 739  Costo de 0mº739 de quebracho colorado en la Estacion Frias en vigas á \$f 26 el metro cúbico  Flete de mº0.739 (toneladas 1.035) en vigas de Frias á San Luis á \$f. 5 67 el mº (toneladas 1.400 el mº)  Flete sobre la via en construccion á \$f. 0,03 por ton. y por kil. toneladas 1,035 kilómetros 130. (Se calcula 1,400 la densidad del quebracho)	19 21	4 19		
Dos cargas y descargas á \$f. 0 30 por to- nelada y para cada operacion—Tonela- das 1,035			1 24 5 80 0 70	
Sumas  Aumento del ¹/10 para beneficio  Costo de un tramo de madera para alcantarilla de un metro de luz	34 94	8 23 —	7 74	50 91 5 09 56 00

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	NATERIALE:	s trasportes	OBRA DE MANO	IMPORTE
39—Costo de un metro cúbico de madera para tramos de alcantarillas, trabajada y colocada (en base del análisis anterior).				
Costo de un metro cúbico de madera en la Estacion Frias en vigas Flete de un metro cúbico de Frias á San Luis	26 00	5 67		
Flete sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por ton. y por kılm.—Toneladas 1,400. kilómetros 130  Dos cargas y descargas á \$f. 0.30 por ton. y para cada operacion—Toneladas 1,400 Obra de mano para la construccion y co	-	5 46	1 68	
locacion de un metro cúbico de madera, á razon de \$f. 5,80, por metros cúbicos 0,739	_		7 85 0 95	
Sumas	26 00	11 13	10 48	47 61
Aumento de 1/10 para beneficio		_		4 76
Costo de un metro cúbico de madera para tramo de alcantarillas trabajada y colocada	_	_	_	52 37
40—Costo de un kilógramo de fierro co- lado en las alcantarillas de madera en base del análisis antecedente, aumenta- do del 1/10 para beneficio	li .	-	_	0 33
41—Costo de un kilómetro de via permanente con cojinetes de fun- dicion armada y colocada.				
Rieles, metros lineales 2 000 del peso de kilg. 27,116 por metro lineal—largo 8. metros—Toneladas 54,232 \$f. 1116 el kilómetro en el Rosario de Santa-Fé (\$f. 41.1565 la tonelada)	2232 00 70 70			
Fé	32 10	늬		
	2334 80			1

				سننج	<del></del>
Arandelas 1000 que pesan kilg. 0 025 ó sean toneladas 0.025 al precio de \$f. 0.0237 cada uno en el Rosario de Santa Fé  Cojinetes con orejas de acero, 1750 que pesan kilg. 37,195 cada uno. ó sean toneladas 65,091 al precio de \$f. 1 1381 cada uno en el Rosario de Santa-Fé  Cuñas 1750 que pesan kilg. 2.268 ó sean toneladas 3.969 al precio de \$f. 0.0662 cada uno en el Rosario de Santa-Fé  Travesaños 875 que pesan kilg. 10,886 cada uno, ó sean ton. 9,525 al precio de \$f. 0.4954 cada uno en Rosario de Santa-Fé.  Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada uno ó sean toneladas 1,194 al precio de \$f. 0.0255 cada una en el Rosario de Santa-Fé  Total de toneladas 135.058 — Flete del Rosario 4 Villa Maria á San Luis—Toneladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada.  Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada.  Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada.  Armamento de un kilómetro de via á \$f. 0.40 por metro lineal  Armamento de los cojinetes, metros cúbicos 0.9966 por metro lineal  Balastaje de la via desde el plano de asiento de los cojinetes, metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro cúbico  Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano  Sumas  4992 26 1785 09 808 92 7586	ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	_	_	DE MANO	_
Arandelas 1000 que pesan kilg. 0 025 ó sean toneladas 0.025 al precio de \$f. 0.0237 cada uno en el Rosario de Santa Fé			) F	2	
Cojinetes con orejas de acero, 1750 que pesan kilg. 37,195 cada uno. 6 sean toneladas 65,091 al precio de \$f. 1 1381 cada uno en el Rosario de Santa-Fé	toneladas 0,025 al precio de \$f. 0,0237				
Cuñas 1750 que pesan kilg. 2.288 ó sean toneladas 3.969 al precio de \$f. 0.0662 cada uno en el Rosario de Santa Fé  Travesaños 875 que pesan kilg. 10,886 cada uno, ó sean ton. 9,525 al precio de \$f. 0.4954 cada uno en Rosario de Santa Fé  Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada una ó sean toneladas 1,194 al precio de \$f. 0 0265 cada una en el Rosario de Santa Fé  Total de toneladas 135.058 — Flete del Rosario 4 Villa Maria \$f. 6.32 Toneladas 136,058	Cojinetes con orejas de acero, 1750 que pe- san kilg. 37,195 cada uno. ó sean tone- ladas 65,091 al precio de \$f. 1 1381 cada				
Travesaños 975 que pesan kilg. 10,886 cada uno, 6 sean ton. 9,525 al precio de \$f. 0.4954 cada uno en Rosario de Santa Fé Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada una 6 sean toneladas 1,194 al precio de \$f. 0 0265 cada una en el Rosario de Santa Fé	Cuñas 1750 que pesan kilg. 2.268 ó sean toneladas 3.969 al precio de \$f. 0.0662				
Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada una ó sean toneladas 1,194 al precio de \$f. 0 0265 cada una en el Rosario de Santa Fé	Travesafios 875 que pesan kilg. 10,886 cada uno, ó sean ton. 9,525 al precio de \$f.				
Santa Fé  Total de toneladas 135.058 — Flete del Rosario á Villa Maria \$f. 6.32 Toneladas 136,058  Flete de Vílla Maria á San Luis—Toneladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada  Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro—kilóms. 130  Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada y por kilómetro de via á \$f. 0.40 por metro lineal  Balastaje de la via desde el plano de asiento de los cojinetes, metros cúbicos 0.9966 por metro lineal. Por kilómetros metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro cúbico  Aumento de ½ para gastos accesorios sobre obra de mano  Sumas	Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada una ó sean toneladas 1,194 al precio de	1			
Flete de Vílla Maria á San Luis—Tone- ladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada  Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro—kilóms. 130  Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada.  Armamento de un kilómetro de via á \$f. 0.40 por metro lineal	Santa Fé	92 75			
ladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada		_	859 89		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada.  Armamento de un kilómetro de via á \$f.  0.40 por metro lineal	ladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada	_			
Balastaje de la via desde el plano de asiento de los cojinetes, metros cúbicos 0.9966 por metro lineal. Por kilómetros metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro cúbico	Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada.	_	530 63		
metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro cúbico	Balastaje de la via desde el plano de asiento de los cojinetes, metros cúbicos		-	400 00	
Sumas 4992 26 1785 09 808 92 7586  Aumento de 1/10 para beneficio 73 54  758	metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro cúbico	_	_	199 32	
Aumento de ½ para beneficio 758	sobre obra de mano		_	73 54	
Aumento de ½ para beneficio 758	Sumas	4992 26	1785 09	808 92	7586 27
	• •	1002 20			758 63
Costo de un Kilometro de via permanen-il li li li li					100 00
te, armado y colocado sobre cojinetes	te, armado y colocado sobre cojinetes	_	-	-	8344 90
42—Costo de un cambio de via colocado.	42—Costo de un cambio de via colocado.				
Materiales de cambio para agujas y cora- zon esceptuaudo rieles intermedios que pesan 1899 kilog. c/uó senn 1,899 tonela- das al precio de \$f. 149,60 en el Rosa-	zon esceptusudo rieles intermedios que pesson 1899 kilog. c/uó seno 1,899 tonela- das al precio de \$f. 149,60 en el Rosa-	140			140 40
rio de Santa-Fé 149 60 — 149 60	rio de Santa-Fe	149 60	<del>-</del>	_	149 60

				1
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORT
•	F	F	F	F
Rieles intermedios, metros 44.50. que pe- san toneladas 1 207 al precio de \$f. 1.116	}}			
por metro en el Rosario de Santa-Fé Eclisas 38 que pesan kilógramos 3.16 c/u				
ó sean tons. 0.120 á \$f. 0.1414 c/u Tornillos 76, que pesan kilógs. 0 442 c/u	5 37			
ó seau tons. 0.034 á \$f. 0321 c/u Arandelas 76 que pesan kilógs. 0 025 c/u				
ó sean tons. 0.002 á \$f. 0 0237 c/u Clavos 258, que pesan kilóg. 0 262 c/u ó				•
sean tons. 0.068 á \$f. 0.0181 c/u.—  Total de tonéladas 3 330  Flete de Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32	4 67			
por ton. Tons. 3.330	_	21 05		
por ton. Tons. 3.330	-	9 66		
0.03 por ton. y por kil. Toneladas 330, kils. 130	_	12 99		
Carga y descarga. Toneladas 3.330 á \$f. 1.00 la tonelada		_	3 33	
Sumas	213 54	43 70	3 33	260 57
Traviesas de madera comprendidas en en el cambio y en la parte corespondiente de la via general:  53 de 2.70×0.24×0.12 á  3.48 c/u  8 > 2.10×0 30×0.12 > 3.78 >  9 > 3.00×0 24×0.12 > 3.84  3 > 3.50×0.24×0.12 > 4.50 >  4 > 3 00×0.30×0.12 > 4.18 >  1 > 4.00×0.24×0.12 > 5.14 >  3 > 4.30×0.24×0.12 > 5.52 >  1 > 4.30×0.30×0.12 > 5.98 >  27 metro de soleras de 0.30×0.08 á \$f.  0.92 por metro lineal  Flete sobre la via en construccion. de los durmientes—Toneladas 9.540 á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro—kilóms.  130	184 44 30 24 34 56 13 50 16 72 5 14 16 56 5 98 24 84	37 21 —	9 54	
cada una, son 74	221 08	- 27 01	$\frac{7 \ 40}{16 \ 94}$	906 19
Sumas  Colocacion de un cambio completo.  Aumento de ½ para gastos accesorios	331 98	37 21		386 13 30 00
sobre la preparacion y colocacion			-	3 74
Sumas	_	-		680 44
Aumento de 1/10 para beneficio	-	-	-	68 04
Costo total de un cambio colocado	_	_	_	748 48

. ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales F	TRASPORTES	obba de mano F	IMPORTE
43 - Costo de una mesa giratoria armada y colocada en la Estacion Villa de la Paz.  Mesa giratoria del diámetro de 14m00 completa, del peso de 15 000 kilógramos. Costo en el Rosario á \$f. 0.138 el kilg  Montaje ó sea colocacion y armamento á \$f. 14 por tonelada; toneladas 15  Flete de Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 por tonelada; (tarifa reducida).  Flete de Villa Maria á San Luis á \$f. 2 90 por tonelada (tarifa reducida).  Flete de Nan Luis á Villa de la Paz á \$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro; tonel. 15, kilóms. 124.  Escavacion m³ 328.00 á \$f. 0.164 el m³  Albafileria ordinaria m³ 100.00 á \$f. 11 32 el m³  Piso de cascotes m³ 26.00 á \$f. 6.36 el m³  Caño de fundicion para desagüe, kilógramos 1448.00 á \$f. 0.16 el kilóg  Carga y descarga á \$f. 1.00 la toneladatoneladas 15  Aumento de 1/10 para gastos accesorios	2072 90 — — — — — 53 79 1132 00 155 43 164 32 231 68	94-80 43-50 55-80	210 00 15 00	
sobre obra de mano	<u>∥</u>		22 50	4074 50
Sumas Sumas Aumento de ½10 para beneficio	3810 12	194 10	247 50	4251 72 425 17
Costo de una mesa giratoria, armada y colocada en la Estacion Villa de la Pas	_	_	-	4676 89
Mesa giratoria del diámetro de 14 <sup>m</sup> 00 completa, del peso de 15.000 kilos. Costo en el Rosario á \$f. 0.138 el kilg Flete del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 por tonelada; toneladas 15; (tarifa reducida) Flete de Villa Maria á San Luis á \$f. 2.90 por tonelada (tarifa reducida) Flete de San Luis á Mendoza á \$f. 0 03 por tonelada v por kil. Ton 15; kil. 260 Montaje ó sea colocacion y armamento á \$f. 14 la ton. Toneladas 15	2072 90 — — —	94 80 43 50 117 00	210 00	
pi 17 ia ton. Toncianas 15	2072 90	255 30	-	-

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBA DE MANO	IMPORTE
Escavacion m <sup>8</sup> 8.00 á \$f. 0.294 el m <sup>8</sup> Albañileria ordinaria m <sup>8</sup> 244.00 á \$f. 7.20 el m <sup>8</sup> Revoque hidráulico m <sup>2</sup> 157 á \$f. 0 99 el m <sup>2</sup> Caño de cascotes pisados m <sup>3</sup> 26,00 á \$f. 6 36 el m <sup>3</sup> Caño de fundicion para desagüe kilg. 1930 á \$f. 0.16 el kilógramo  Carga y descarga á \$f. 1.000 la tonelada — Toneladas 15  Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de mano	2072 90 2 35 1756 80 155 43 164 32 308 80 — — 4460 60	255 30 — — — — 255 30	15 00 22 50 247 50	4963 40
Aumento de ½ para beneficio	1100 00	200 00	24. 00	496 34
Costo de una mesa giratoria armada y colocada en la Estacion Mendoza  45—Costo de un kilógramo de flerro armado y colocado de los estanques.		_	_	5459 74
Costo del cajon de fierro en el Rosario —kilógramos 4000 á \$f. 0 128 el kilógramo  Flete del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 por tonelada—Toneladas 4,000—rebajada la tarifa del 25 %)  Flete de Villa Maria á San Luis á \$f.	512 90	<b>2</b> 5 28		
2.90 por tonelada—Toneladas 4,000—tarifa rebajada	_	11 60		
Toneladas 4,000 Flete sobre la via en construccion á \$f.		-	4 00	
0.03 la tonelada y el kilómetro—Tone ladas 4,000 - Kilómetros 130i	il	15 60		
Obra de mano para armamento y coloca cion del estanque	.비 ㅡ	_	25 00	
sobre obra de mano	`\ <u> </u>		2 90	
Sumas	512 90	52 48	31 90	597 28
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	_	59 73
Costo del estanque armado y colocado Costo del estanque (cajon de fierro) po kilógramo de material, colocado, arma do, etc., en las estaciones intermedia	-	_	_	657 01 0 164

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORȚES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	<u>                                     </u>	<u>                                      </u>	1	! 
46—Costo de una tonelada métrica de fierro fundido para columnas de puentes, armada y colocada.			,	
Costo de una tonelada métrica de fierro fundido para columnas de puentes, en el Rosario, comprendido fietes, segu-	i			
ros, etc	28 146			
lada	-	_	0 750	
Trasporte del Rosario á San Luis á \$f. 9.22 la tonelada	_	9 220		
\$f 0 03 por tonelada y por kilómetro Kilómetro 134	_	4 02		
tonelada	-	_	0 400	
Armamento á \$f. 30 la tonelada	=	=	30 000 3 040	
Sumas	28 146	13 240	34 190	75 576
Aumento de 1/10 para beneficio	_		_	7 558
Total	_	_	_	83 134
Costo de una tonelada de fierro fundido para columnas de puentes, armada y colocada		_	_	83 <sub>:</sub> 134
47—Costo de una tonelada métrica de flerros para tramos de alcanta- rillas y puentes hasta 11 <sup>m</sup> 14 de largo, armada y colocada.				-
Costo de una tonelada métrica de fierro para alcantarillas y puentes, en el Rosario, comprendido flete, seguros, etc Muello en el Rosario á \$f. 0.75 la tone-	88 412			
lada	<del>-</del>	_	0 750	
Flete del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 la tonelada	·	6 320		
la tonelada Flete sobre la vía en construccion á \$f.		2 900		
0.03 por tonelads y por kilómetro. Ki- lómetros 130		3 900		
tone ada	_	_	0 400	
lada	-	-	20 000	
Aumento de <sup>1</sup> /10 sobre la obra de mano Sumas	88 412	13 120	2 040 23 190	124 722
Dunias ,	00 412	10 120	20 180	124 722

elementos del análisis	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
Aumento de ½ para beneficio	_	_	_	124 722 12 472
Total	_	_	_	137 194
Costo de una tonelada métrica de fierro para tramos de alcantarillas y puentes hasta 11 <sup>m</sup> 14 de largo, armada y colocada	Ì	_		137 194
48—Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente del Rio Desaguadero (Luz 60 mts., largo del tramo 62,32; peso total del puente 334 tons. 181) armada y colocada.				
Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente sobre el Rio Desaguadero, en el Rosarío, comprendido flete. seguros, etc	99 856	- 6 320 2 900 1 860 	0 750 0 400 30 000 3 040 34 190	145 126 14 513 159 639
Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente del Rio Desaguadero ar- mada y colocada	_	_	_	159 639
49—Costo de una tonelada metrica de fierro para tramo del puente sobre el Zanjon (Luz 30 <sup>m</sup> —largo del tramo 32—peso total del puen- te 46 tons.) armada y colocada.				
Costo de una tonelada mètrica de fierro para el puente sobre el Zanjon, en el Rosario, comprendido fletes, seguros. etc				
i	100 00	į.	i	l

	-			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES	TRA* <b>PORTES</b>	ORBA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	P
Muelle en el Rosarío á \$f. 0.75 la tonelada. Transporte del Rosario á Villa Maria á	100 00	_	0 75	
\$f. 6.32 la tonelada	_	6 32		
\$f. 2.90 la tonelada	_	2 90		
kilómetros 255 Descarga al pié de la obra á \$f. 0 40 la	_	7 65		
tonelada	_	_	0 40	ļ
Armamento á \$f. 34 la tonelada	_	=	34 (10)	
Sumas	100 0	16 87	38 59	155 46
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	_	_	_	15 55
Total Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente sobre el Zanjon armada	il	-	_	171 01
y colocada	-	_	_	171 01
50—Costo de una locomotora de pa- sageros con su Tender, en Villa Maria—construida por Beyer Pea coh y Ca. (Inglesa.)	.			
Costo de la locomotora y tender vacia en el Rosario—Toneladas 42	16000 0	0	410 00	
Descarga en el Rosario á \$f. 1.00 la to nelada—Toneladas 42	-	_	42 00	
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorio sobre armamento etc.	S			
Sumas	16000		493 00	-
Aumento de '/10 para beneficio			493 00	1649 0
Costo de una locomotora con tender com	!!			18142 0
51 — Costo de una locomotora d carga con su tender en Villa Ma ria, construida por la fábrica d St, Leonard. (Belga)	,_			18142 0
Costo de una locomotora y tender vaci en el Rosario—Toneladas 38	. 11800	00	410 0	0
		-		

		-		
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS		ES TRASPORTES	DE MANO	IMPORTI
	F	F	F	•
•	11800 0	ما	410 00	
Descarga de el Rosario á \$f. 1.00 por to	11000	· .		
nelada	_	_	38 00 41 00	
_	11800 0	0	489 00	12289 00
Aumento de 1/10 para beneficio Costo de la locomotora con tender, com-		_	-	1229 00
pleta	-	_	_	13518 00
52—Costo de una locomotora de car- ga con su tender en Villa Maria, construida por la fábrica de Bal- dwind (Americana.)				
Costo de la locomotora con su tender, vacía en el Rosario—Toneladas 49 Gasto de armamento, pintura y traccion hasta Villa Maria	15000 C	0	410 00	
Descarga en el Rosario á \$f. 1.00 la to-	_	_		]
nelada Aumento de ½10 para gastos accesorios	-	_	49 00	
sobre armamento etc		_	41 00	
Sumas	15000 0	0	500 00	15500 00
Aumento de 1/10 para beneficio		_	_	1550 00 17050 00
53—Costo de un kilómetro de telégrafo colocado				1.000 0
Nro. 3120—Postes de fierro (altos 4 <sup>m</sup> 795) á \$f. 7 701 cada uno en el Ro	·{			
sario y para toda la línea ó sean 260 kilómetros > 6240— Aisladores de porcelana para toda la línea á \$f. 0.3564 cada	<b>24027</b> 1	12		
uno en el Rosario	2223 9	) <b>4</b>		
toda la línea	1522 3	56		
0.570 cada uno en el Rosario para la línea	142 8	50		
la tonelada en el Rosario pa- ra toda la línea	3587	-		
	31503	30 <sup>]</sup>	I	l

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materij		TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
				1	1
	31503	80	·	ļ	
N° 0,100 - Toneladas inglesas alambre	}			1.	Ì
galvanizado núm 16 á \$f.112 50			ļ		ĺ
la tonelada en el Rosario y para toda la línea		25		1	
> 1300—Yardas alambre de cobre nú-	1	20			ļ
mero 16, forrada en guttaper-	ł				
cha á \$f. 0.1036 la yarda en	101	•0		1	1
el Rosario y para toda la línea.	134	68	1		1
> 13-Aparatos Morse á \$f. 128.34 en el Rosario para toda la lí-				1	
nea	1668	42	! !		
• 5-Conmutadores á \$f. 7 808 en el				Ì	İ
Rosario y para toda la línea	39	04	Ì	1	!
> 2—Aparatos portátiles de bolsillo			ļ	1	
para Inspectores á \$f. 24.40 para toda la línea	48	80			
2—Aparatos portátiles para tre-	1				
nes á \$f. 126 88 c/u en el Ro-					
sario y para toda la línea	253	76			1
• 12—Baterias Murhead de 60 ele- mentos c/u. á \$f. 9.412 c/u en	1		İ		1
el Rosario y para toda la línea	112	94			
<ul> <li>13—Planchas de cobre para tierra</li> </ul>					
á \$f. 0.106 en el Rosario y	١.	00			
para toda la línea	1	38			
<ul> <li>260—Rollos papel Morse para aparatos á \$f. 0.095, para toda la</li> </ul>	İ			į	
línea	24	70	<b>l</b>		1
> 10—Para rayos de mesa patente	ļ				}
Simeser á \$f. 8.20 c/u. en el	106	eΩ			
Rosario y para toda la línea 26-Botellas tinta para aparatos	100	w			l
Morse á 🗗 0.284 en el Rosario					ł
y para toda la línea.	7	38		i F	l
> 0,075—Toneladas inglesas de sulfato					1
de cobre á \$f. 8.55 en el Ro- sario y para toda la línea	R	55		ł	1
> 0,075—Toneladas inglesas de solda-				ł	1
dura á \$f. 29.94 en el Rosario					İ
y para toda la línea.	29	94			
<ul> <li>2—Cajas completas pura herra- mientas á \$f. 24.40 cada una</li> </ul>					
en el Rosario y para toda la				l	
línea	48	80			
<ul> <li>6—Juegos de aparejos completos</li> </ul>					
á \$f. 9.76 en el Rosario y pa-	EQ.	56			
ra toda la línea	00	JU			1
toneladas 134					
	24225				
	34058	60		ļ	
·					

	<del>  </del>			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	WATERIALE:	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE #
	11_	1	1	
Moto del Posseis / Villa Maria Maria	34058 60	ì	l	
Flete del Rosario á Villa Maria. Tone- ladas 134 á \$f. 6.32 por tonelada (tari-		ł	1	
fa reducida)	-	846 88	l	1
Flete de Villa Maria á San Luis. Tone-			Ì	
ladas 134 á 🗗 2.90 por tonelada (tarifa	1	000 00		
reducida)	-	388 60		
neladas 134 á \$f. 0.03 por tonelada y	]]			
por kilómetro. Kilómetros 130	—	522 60		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada,			104.00	l
Toneladas 134	_	_	134 00	1
tros 260	-		780 00	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios	Ì			
sobre obra de mano			91 40	
Sumas	34058 80	1758 08	1005 40	36822 08
	0-1000 00	1100 00	1000 40	
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		3682 21
Total	_		_	40504 29
Costo de un kilómetro de telégrafo colo-		(		155 786
			İ	100 100
54—Costo de un metro cuadrado de techo de fierro galvanizado, fijado sobre tirantillos de madera de pi- no (sin armadura.)	•			
Costo de un metro cuadrado de fierro gal		. !		
vanizado en el Rosario á \$f. 5.50 el		.		
quintal (seis metros cuadrados)	0 92			
Maderas y tornillos necesarios en un me-	0.05	1		
tro cuadrado para fijar las chapas Transporte del Rosario á Villa Maria á	0 25			
\$f. 6.32 por tonelada—Toneladas 0 013		0 08	ļ	
Transporte de Villa Maria á San Luis á			Ì	
\$f. 2.90 por tonelada—Toneladas 0.013 Transporte de San Luis á Mendoza á \$f.	-	0 04	į	
0.03 por tonelada y por kilómetro—	1	1	1	
Toneladas 0.013, kilómetros 260		0 10		
Carga y descarga en el Rosario, en San				
Luis y en Mendoza á \$f 1.00 por tone lada y por cada vez—Toneladas 0.013.	į		0.00	
Obra de mano para la colocacion de unil	_	_	0 03	
metro cuadrado de techo	_	_	0 24	
Direccion—un Director & \$ 3.50 por dia				
—Horas 0.25	- 1		0 09	
sobre obra de mano	_	_	0 04	
_	<u> </u> -			
Sumas	1 17	0 22	0 40	1 79
Į,				1 79

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	material RS	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
Aumento de ¹/10 para beneficio			_	1 79 0 18
Costo de un metro cuadrado de techo de fierro galvanizado		_	_	1 97
55—Costo de un metro cuadrado de techo de pizarra sobre armaduras de pino de tea.				
Madera de pino de tea, necesaria para techar un metro cuadrado: compren- dido el desperdicio, todo incluido me- tros cúbicos 0.060 á \$f. 34 el m³ en el	2 04			
Rosario	2 04	0 23		
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 2.90 la tonelada. Toneladas 0.036 Transporte sobre la via ən construccion	-	0 10		
á \$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro, tons. 0.036 kilóms. 260	-	0 28		
\$f. 3.00 el m <sup>3</sup> Transporte del Rosario á Villa Maria á  \$f. 4.21 la tonelada.—Toneladas 0.025	3 00	0 11		
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la tonelada.—Toneladas 0.025 Transporte sobre la via en construccion	_	0 05		
á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro, toneladas 0.025, kilómetro 260 Labradura y colocación de la armadura	-	0 20		
por metro cuadrado á \$f. 0 65	_	_	0 65 0 60	
tornillos, planchuelas, clavos, etc Carga y descarga en el Rosario San Luis	0 24			
y en la línea à \$f. 2,00. Toneladas 0,061. Direccion. Un Director à \$f. 3.50 por dia.		-	0 12	
Horas 0.75 Aumento de ½10 paragastos accesorios so-	-	-	0 26	
bre obra de mano			0 16	
Sumas	5 28	0 97	1 79	8 04
Aumento de 1/10 para beneficio	_		-	0 80
Costo de un metro cuadrado de techo de pizarra sobre armaduras de pino de tea	-		-	8 8 <b>4</b>

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
56—Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa sobre ar- madura de pino de tea para las piezas.				
Costo de la madera necesaria para techar un metro cuadrado, comprendido el desperdicio, metros cúbicos 0.05 á \$f. 34				
el m <sup>s</sup> en el Rosario	1 70	0 19		
Transporte desde Villa Maria á San Luis		0 09		
á \$ 2.90, toneladas 0.030	•	0.09		
á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro, ton 0.03 kilómetros 130	_	0 12		
Teja francesa núm 14 á \$f. 65 el millar en el Rosario	0 91			
Transporte desde el Rosario á Villa Maria á \$f. 4.21 la ton, toneladas 0.041	_	0 17		
Transporte desde Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la ton., toneladas 0 041	_	0 08		
Transporte sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro, toneladas 0.041, kilómetro 130	_	0 16	•	
kilóg. 0.75 á \$f. 0 32 (bulones tornillos, clavos y alambre galbanizado) Carga y descarga en el Rosario, en San Luis y en la línca á \$f. 1.00 por tonela-	0 24			
da y por cada vez, toneladas 0071	-	_	0 14	
Labradura y colocacion de las armaduras y tejas por metro cuadrado à \$f. 0.80 Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por	-	-	0 80	
dia. Horas 0.42	-	_	0 I5	
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 11	
Sumas	2 85	0 81	1 20	486
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	0 49
Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa para las piezas	_			5 35
57—Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa sobre ar- maduras de pino de tea para las galerias de los edificios.				• • •
Costo de la madera de pino de tea nece- saria para techar un metro cuadrado comprendiendo el desperdicio m <sup>2</sup> 0.040 á \$f. 34 el m <sup>2</sup> en el Rosario	1 36			
	1 36	,		

		, <del>, , , , , , , , , , , , , , , , , , </del>	·	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MÀTERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	8	ş	•	7
	1 36			
Transporte del Rosario á Villa Maria \$f. 6 32 por tonelada. Toneladas 0 022. Transporte de Villa Maria á San Luis á	_	0 14		
\$f. 2.90 la tonelada. Toneladas 0.022 Transporte sobre la vía en construccion á	·	0 06		
\$f 0.03 por tonelada y por kilóm. To- nels. 0 022 y kilóm. 130 No. 14. Tejas francesas á \$f 65 el millar	-	0 09		
en el Rosario	O 91			
\$f. 4.21 por ton. Tons. 0.041	_	0 17		}
\$f. 1.93 por tonelada. Toneladas 0.041 Transporte sobre la via en construccion a		0 08		
\$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro. Tons. 0 041, kilóm. 130		0 16		
de techo, kilóg. 0.50 á \$f. 0.32 el kg. 0.50 á \$f. 0.32 el kg. (bulones, clavos, tornillos, planchuelas y alambre galvanizado) Carga y descarga en el Rosario, en San				
Luis y la línea á \$f. 1.00 por tonelada y por vez. Toneladas 0.063	_	_	0 13	
y tejas por metro cuadrado á \$f. 0.60 Guarnicion de madera del frente y de los 2 costados m² 0.19 por m² á \$f. 1.20 el m²	0 23	_	0 60	
Pintura de la superficie vista de la made- ra .n² 2.05 por m² de techoá \$f.0.40por m²	_	_	0 82	ļ •
Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por dia. Horas 0.58	_	-	0 20	
sobre obra de mano			0 18	
Sumas	2 66	0 70	1 93	5 29
Aumento de 1/10 para beneficio Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa sobre armadura de pino	_	_	_	0 53
de tea, en las galerias de los edificios	_		_	5 82
58—Costo de un metro cuadrado de techo de azotea con tirante y al- fajia de madera dura, dos hiladas de tejuelas y una de baldosas de Marsella asentado todo en morte- ro compuesto de 2 de cal por 5 de arena. (Estacion Mendoza)				
Tirante de madera de 0 075×0.23 y alfa- jias de 0.025×0.075 m² 0 05 por m² de azotea á \$f. 44.00 el m³	2 20			
macrous to \$11 32,00 of till 1111111111111111111111111111111111	2 20			İ

			OBRA	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
As Mainelan 4 AS 11 00 al millan	2 20			
45 Tejuelas á \$f. 11.00 el millar 25 Baldosas á \$f. 40.00 el millar en el Ro-				
Sario	1 00			
ton., toneladas 0.04	0 28	0 56		
azotea. — Un albatii á \$f. 2.00 por dia, horas 1.25. — Un peon á \$f. 0.90 id id 1.25 — Id id id á \$f. 0.90 id id				
2.50	0 17	-	0 59	
Direccion.—Un director á \$f. 3.50 por dia, horas 0.22	_		0 08 0 07	
Sumas	4 15	0 56	0 74	5 45
Aumento de ¼ para beneficio		-		0 55
azotea, etc	_	_		6 00
59—Costo de un kilógramo de fierro dulce para armaduras del techo de los talleres, etc.				
Costo de una tonelada de fierro dulce para armadura de techo en Europa Transporte de Europa al Rosario com-	87 00			
prendido la capa	-	12 70		
terial, comprendido el flete, mas el 10 % sobre ambos	0 82			
nelada	-	0 75		
\$f. 6.32 la tonelada	_	6 32		
\$f. 2.90 la tonelada Transporte sobre la via en construccion á	_	2 90		
\$f. 0.03 por tonelada y por kilm. kiló metros 260	· <b>-</b> -	7 80	•	
al pié de la obra	_	_	1 50 50 00	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano			5 15	
Sumas	87 82	30 47	56 65	174 94
Aumento de 1/10 para beneficio	-	-	_	17 49
(Costo de una tonelada de fierro). Costo de un kilg. de fierro dulce para ar-	_		_	192 43
maduras del techo de los talleres, etc	I —	_	_	0 192

		<del></del>	<del></del>	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES F	TRAFFORTES	OBRA DE MANO	importi F
	F	<u> </u>	F	<u> </u>
60—Costo de un Kilógramo de flerro fundido para columna de sosten de los techos (colocado).		1		
Costo de una tonelada de columna de de fierro fundido en Europa  Transporte de Europa al Rosario com prendido la capa	0 70	12 70		
Muelle en el Rosario á \$f. 0.75 por tone- lada	_	0 75		
Transporte desde el Rosario al pié de la obra	_	17 02		
Descarga y carga en San Luis y descarga al pie de la obra	<b> </b>	_	1 50	1
Colocacion comprendido la direccion Aumento de 1/10 sobre obra de mano		_	25 00 2 65	
Sumas	60 70	30 47	29 15	120 3
Aumento de ½10 para beneficio	_	_	_	12 0
(Costo de una tonelada de fierro) Costo de un kilógramo de fierro fundido para columnas de sosten de los techos (colocada)		_	_	132 3
61—Costo del metro cuadrado de ta- bique de fierro galvanizado—colo- cado.—(Galpon de la Estacion de Mendoza).	li			
Costo de un metro cuadrado de fierro galvanizado en el Rosario á \$f. 5.50 el qq. (6 m²)	0 92 0 20			
á \$f. 17.00 la tonelada, toneladas 0 013.	∥ —	0 22	İ	
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada. Toneladas 0.013	il —	_	0 01	
Obra de mano para la colocacion de 1 m <sup>3</sup> de tabique	-	-	0 23	
Direccion			0 08 0 03	
Sumas	1 12	0 22	0 34	. 16
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	-	0 1
Costo de un metro cuadrado de tabique de fierro galvanizado	_	_	_	1 8

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS		TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	₽	₽	₽	•
62—Costo de un metro cuadrado de vidrio para clarahoya, colocado. (Estacion Mendoza).		1		
Costo de un metro cuadrado de vidrio rayado de 0 005 de espesor en el Rosario (comdrendido el desperdicio).  Trasporte al pié de la obra à \$f. 17.00 la	3 40			
ton., toneladas 0.014		0 24		
neladas 0.014	_	_	0 01 1 00	
de mano			0 10	
Sumas	3 40	0 24	1 11	4 75
Aumento de 1/10 para beneficio		_	_	0 48
Costo de un metro cuadrado de vidrio para claraboya	_	-	_	5 23
63—Costo de un metro lineal de reja de madera de las letrinas de la Estacion Mendoza,				
Madera de pino tea por metro lineal de reja mº 0.052 á \$f. 34 en el Rosario Flete del Rosario hasta el pié de la obra, ton. 0.034 á 17.02 la tonelada	1 76	0.50		
Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton Obra de mano para construir y colocar Pintura y direccion		0 58 - -	0 03 1 20 0 25	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so- bre obra de mano			0.15	l
_			0 15	
Sumas	1 76	0 58	1 63	3 97
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	-	0 40
Total  Cesto de un metro lineal de reja de madera de las letrinas de la Estacion	_	_	_	4 37
Mendoza	_	-	-	4 37
64—Costo de un pilar de madera dura para las galerias de los edi- ficios.				
Madera de quebracho para un pilar en Córdoba á \$f. 30 el metro cúbico, me- tros cúbicos 0.056	1 68			
		•		
	1 68	i	ŀ	1

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	_	TRASPORTES	_	IMPORTE
Trasporte de Córdoba hasta el pié de la	1 68			
obra ton. 0.067 á \$f. 6 80 por ton Carga y descarga á \$f. 1.00 por ton Obra de mano y colocacion 6 horas un	_	0 46 —	0 07	
carpintero á \$f. 2.50 por dia	_	_	1 50 0 60	
sobre obra de mano			0 22	
Sumas	1 68	0 46	2 39	4 53
Aumento de 1/10 para beneficio			_	0 45
Total Costo de un pilar de madera dura para	_	-		4 98
las galerías de las casillas de camine- ros	_	_		4 98
65—Palisada de madera dura alre- dedor del galpon de carga de la Estacion Mendoza.	,			
Madera de quebracho por metro lineal de palisada 0 <sup>m3</sup> 157 á \$f. 30 el m <sup>3</sup> en Cór- doba	4 71			
Trasporte de Córdoba hasta el pié de la obra, toneladas 0.188 á \$f. 15.93 Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton		2 99	0 19	
Obra de mano para construir y colocar	0 50	_	1 50	
Fierros Direccion	_	_	0 10	
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de meno		_	0 18	
Sumas	5 21	2 99	1 97	10 17
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		1 02
Total Palisada de madera dura alrededor del	_	_	-	11 19
galpon de carga de la Estacion Mendo- za, costo de un metro lineal	_	_		11 19
66—Costo de un metro cuadrado de piso de tabla para los galpones de carga de las estaciones intermedias.				
Madera necesaria para un metro cuadra- do de piso, comprendido el desperdicio, m <sup>3</sup> 0.105 á \$f. 26.00 el m <sup>3</sup> en Frias	2 73			
	2 73			

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	•	•	ş	•
	2 73			
Trasporte al pié de la obra á \$f. 11.13 la ton., toneladas 0.147	_ 0 20	1 64	0 15	
Obra de mano para construir un m² de piso comprendido la barrenadura	_	_	0 60	
Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por dia, horas 0.28	_	_	0 10 0 09	
Sumas	2 93	1 64	0 94	5 51
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		0 55
Costo de un metro cuadrado de piso de madera, etc	_	_	_	6 06
67—Costo de un metro cuadrado de piso de piedra en lajas asentadas sobre una cama de cascotes con mescla comun.				
Costo de un metro cuadrado de piedra inglesa en el Rosario	4 50			
<b>\$f. 4.21</b> la ton. toneladas 0.17	_	0 72		
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la ton. toneladas 0 17	l —	0 33		
4\$f. 0 03 por ton. y por kilom. tonela- das 0.17 kilom. 0.195	_	0 99		
Cama de cascotes de 0.10 de espesor m <sup>3</sup> 0.10 á \$f. 6.36 el m <sup>3</sup> Carga y descarga de la piedra y de los	0 64			
cascotes, toneladas 0.35 á \$f. 0.80 por tonelada y por ambas operaciones	_		0 28	
Mortero comun que entra en un m <sup>2</sup> de piso m <sup>2</sup> 0.03 á \$f. 5.55 el m <sup>3</sup>	0 17			
horas 0 65 y un peon á \$f. 0.90 por dia, horas 1 50	0 05	_	0 27	
Direction. Un Director & \$f. 3.50 por dia, horas 0.22	<b>-</b>	_	0 08	
Aumento de <sup>1</sup> /10 para gastos accesorios sobre obra de mano	_		0 06	
Sumas	5 36	2 04	0 69	8 09
Aumento de 1/10 para beneficio			_	0 81
Costo de un metro cuadrado de piso de piedra etc., etc	1	_	_	8 90

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBA DE MANO	IMPORTE
68—Costo de un metro cuadrado de piso de baldosa de Marsella con contrapiso de cascote y una hilada de ladrillo con mortero hidráulico.				
Costo de 25 baldosas de Marsella á \$f. 40 el millar en el Rosario Transporte del Rosario á Villa Maria á	1 00			
\$f. 4.21 la tonelada—Toneladas 0.04	-	0 17		
Transporte de Villa Maria á San Luis, to- noneladas 0.04 á \$f. 1.93 la tonelada Transporte sobre la via en construccion s	-	0 08		
\$f. 0.03 por tonelada y por kilom. ton- 0.04 kilom. 130	_ `	0 16		
ladas 0.04	-	<u></u>	0 04	
millar	0 26			
0.10 á \$f. 6.36 el m³	0 64			
kilom 65 Carga y descarga al pié de la obra á \$f.	_	0 31		
0.80 la ton. toneladas 0.160	1 31		0 13	
dia, horas 0.65 y un peon á \$f. 0 90 por dia, horas 1.50	0 10	_	0 27	·
Direction. Un Director & \$f. 3.50 por dia horas 0.22	-	_	0 08	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de muno			0 05	
Sumas	3 31	0 72	0 57	4 60
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	_	4 46
Costo de un metro cuadrado de piso de baldosa de Marsella con contrapiso de cascote y una hilada de ladrillo con mortero hidráulico		-	_	5 06
<b>69</b> —Costo de un metro cuadrado de piso de ladrillos de canto asentados en mezcla comun de 2×5.				
Costo de 45 ladrillos á \$f. 14 el millar	0 63			
•	0 63	i	ł	l

	il.	<del></del>	1	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	₽	₽	<b>.</b>	\$
	0 63		<u> </u>	<u> </u>
Mezcla de 2×5 para cada m² de piso m²	.,			
0.040 á \$f. 5.55 el m³	0 22			
Carga y descarga, toneladas 0.20 á \$f. 0.80 la tonelada	1 -	_	0 16	
Obra de mano, para, la construcción. Un		l		] 
albañil á \$f. 2 por dia. Horas 1.25 y un peon á \$f. 0.90 por dia. Horas 1.50	1 _	_	0 39	İ
Direccion, un Director á \$f. 3.50 por dia.				
Horas 0 15	-	-	0 05	
sobre obra de mano	_	_	0 06	
Sumas	0 85	_	0 66	1 51
Aumento de 1/10 para beneficio		1 —	<del></del>	0 15
Costo de un metro cuadrado de piso de	1			
ladrillos de canto asentados en mezcla comun de 2×5	1	_	l _	1 60
• • •	]		İ	
70—Costo de un metro cuadrado de cielo-raso de yeso.	1	Ì	1	
Costo del material necesario para un me- tro cuadrado de cielo-raso de yeso.				
puesto al pié de la obra	0 70	1		
Material para un metro lineal de cornisa por m <sup>2</sup> de cielo raso, puesto al pié de	il		1	1
la obra	0 25			
Obra de mano para la construccion de ur	d)		0.40	
m <sup>*</sup> de cielo-raso Obra de mano para la construccion de	-	-	0 40	
metro lineal de cornisa	<u> </u>	-	0 15	
Direction. Un Director á \$f. 3.50 por dia. Horas 0.14	1 _	l	0.05	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios		-	פייט	
sobre obra de mano		<u> </u>	0 06	
Sumas	0 95	J -	0 66	1 61
Aumento de 1/10 para beneficio		<b>'</b>	_	0 16
Costo de un metro cuadrado de cielo ra	-		i	1 7
so de yeso	1 -	-	. –	1 77
naleta abierta; sección caadrada		1	1	
de 0.15 de lado, de zinc número		İ		
pino para la Estacion Mendoza.				
Costo en el Rosario de un metro linea	1	1	1	
de canaleta de zinc. N. 14	.   1 00		İ	
Tablero de pino de una pulgada de espe sor por metro lineal de canaleta m	3		1	
0.013 á \$f. 34	0 44			
	1 44	1		

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F			2
Transporte hasta el pié de la obra comprendido carga y descarga	1 44	0 12	0 20 0 02	
Sumas	1 44	0 12	0 22	1 78
Aumento de 1/10 para beneficio		_	_	0 18
72—Costo de un metro lineal de ca- naleta abierta del diámetro de 0.15 y cilindrica del diámetro de 0.10 colocada y pintada.				
Costo en el Rosario de un metro lineal de canaleta comprendidos los fierros de sosten	0 55			
Colocacion pintura y direccion	_ _ _	0 10 —	0 15 0 02	
Sumas	0 55	0 10	0 17	0 82
Aumento de 1/10 para beneficio		_	_	0 08
73—Costo de un metro de caños de zinc de O <sup>m</sup> 12 de diámetro para el desagüe de los techos.				
Precio en el Rosario				
á \$f. 13.12 la ton.—peso por m. l. 2 kgs. Colocacion, pintura y direccion Aumento de ½10 paragastos accesorios so- bre obra de mano	_	0 03	0 10 0 01	
Sumas	0 90	0 03	0 11	1 04
Aumento de 1/10 para beneficio		. –	_	0 10

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales F	TRASPORTES	OBRA DE MANO F	IMPORTE F
74-Costo de un porton para el ta ller de reparaciones de la Estacion				
Mendosa (8.50×4.70).			i F	
Madera de algarrobo para marcos, m <sup>3</sup> 0.257 á \$f. 20.00 el m <sup>3</sup> en Villa Maria	5 14			
Madera de pino para tablon m <sup>3</sup> 0.812 á \$f. 37.00 el m <sup>3</sup> en Villa Maria	30 04			
tonelada. Toneladas 0.725	_	4 71		
0.725 Herrajes	5 00	-	0 73	
Mano de obra para construir y armar: 4 jornales de un carpintero á \$f. 2.50 por dia y de un peon á \$f. 0.90 por dia	_	_	13 60	
Pintura m <sup>2</sup> 32.90 á \$f. 0.60 el m <sup>2</sup> Aumento de ½0 sobre mano de obra	19 74		1 43	
Sumas	59 92	4 71	15 76	80 39
Aumento de 1/10 para beneficio Costo de un porton para el taller de repa-	_	_	-	8 04
raciones, etc	_	_	<u> </u>	88 43
Madera de pino de tea para los portones corredizos m <sup>3</sup> 0.525 á \$f. 34 00 en el Rosario	17 85			
Trasporte el pié de la obra á \$f. 17.00 la ton. Tons. 0.300	_	5 10		
Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton. Tons. 0 300  Herrages Mano de obra para construir y armar: 4	3 00	_	0 30	
jornales de carpirtero á \$f. 2.50 por dia y de 1 peon á \$f. 0.90 por dia Pintura m² 15.00 á \$f. 0.60	9 00	_	13 60	
Aumento de 1/10 sobre obra de mano			1 39	
Sumas	29 85	5 10	15 29	50 24
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	_	_	_	5 02 55 26
76—Costo de una Puerta corrediza para los galpones de las estacio- nes intermedias (2.50×3.40).			!	
Madera de pino m <sup>8</sup> 0 530 á \$f. 34.00 el m <sup>8</sup> en el Rosario	18 02			
	18 02	ı	1	i

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	importe
	1 10 00	<del>'</del>	<del> </del> -	·
Transporte al pié de la obra á \$f. 1700 la tonelada.—Toneladas 0 302	18 02	5 13		<u> </u>
Toneladas 0.302	26 75		0 30	
á \$f. 0.132 el kilóg	3 33		10.00	
dia y de un peon á \$f. 0.90 por dia Pintura m <sup>2</sup> 17.00 á \$f. 0.60 el m <sup>2</sup>	10 20	_	13 60	!
Aumento de 1/10 sobre obra de mano			1 39	
Sumas	58 30	5 13	15 29	78 72
Aumento de 1/10 para beneficio		_	-	86 59
77—Costo de una puerta tablera de pino (1.20×2.50) colocada.				
Madera de algarrobo para marcos, m <sup>3</sup> 0 093 á \$f. 20,00 el m <sup>3</sup> en Villa Maria Madera del tablero m <sup>3</sup> 0.120 á \$f. 37.00 en id Transporte al pié de la obra á \$f. 6.50	1 86 4 44			
la tonelada.— Toneladas 0.150		0 98	0 15	
Herrajes	5 00		0 13	
por dia y un peon á <b>\$</b> f. 0.90 por dia	3 60	_	10 20	-
Pintura: 6 m³ á \$f. 0.60 el m²			1 04	
Sumas	14 90	0 98	11 39	27 27
Aumento de 1/10 para heneficio		-		30 00
78—Costo de una ventana de flerro (2.00×3.50) taller de Mendoza.		-		30 00
Fierro: kilógramos 167,875 á \$f. 0.192 el kilg. en Mendoza	32 23			
el m²	14 00	_	3 00 0 30	
Sumas	46 23	_	3 30	49 53
Aumento de ½ para beneficio	_	_	_	4 95
Costo de una ventana de fierro (2 00×3.50) taller de Mendoza		_	_	54 48

				-
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales <b>P</b>	Trasportes	OBEA DE MANO	IMPORTE
79—Costo de una ventana (1.20×2.10) de pino—colocada.				
Madera de algarrobo para marco, mº 0.07 á \$f. 20.00 el mº en Villa Maria Madera de pino para tablones y postigos,	1 40			
comprendiendo el desperdício m <sup>3</sup> 0.065 á \$f. 37.00 el m <sup>3</sup> en Villa Maria	2 41	0 65		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada Toneladas 0.100	3 50 2 40	_	0 10	
Mano de obra para construccion y coloca- cion: 2 jornales de carpintero á \$f. 2 50 por dia y un peon á \$f. 0.90 por dia Pintura m² 5.04 á \$f. 0.60 el m²		_	6 80	
Aumento de 1/10 sobre obra de mano	12 73	0 65	7 59	20 97
Aumento de 1/10 para beneficio	-	-	_ _	2 10 23 07
80—Costo de una báscula de pesar wagones, completa—colocada en Mendoza.				
Costo en el Rosario de la báscula del peso de 5.357,00 kilógramos	1557 30 — — — 201 60 51 48	91 18 —	5 36	
ella	60 00		80 36 8 57	
Sumas	1870 38	91 18	94 29	2055 85
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio				205 59

# CUADRO DEMOSTRATIVO

DEL

# DESARROLLO DE LAS CURVAS Y LONGITUD DE LAS RECTAS

# DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

NÚMERO	ANGULO DE LAS TANGENTES	RADIO	TANGENTES	DESARROLLO DE LAS CURVAS	LONGITUD DE LAS RECTAS	OBSERVACIONES
					206 41	
1	131° 39′ 0°	600	269 28	50 <b>6 2</b> 3	709 04	próx. Estacion San Luis.
2	141° 31′ 30″	1000	348 97	671 52	2487 85	
3	139° 57′ 0°	1000	364 46	699 00	2878 88	
4	135° 0' 30"	900	372 72	706 73	2607 94	
5	136° 31′ 0°	1000	398 79	758 93	2720 22	
6	151° 20′ 0°	1000	255 52	500 33	9956 47	
7	161° 18' 0°	1200	197 58	391 65	14092 18	
8	159° 40′ 0″	1000	179 33	<b>354 8</b> 8	4597 84	
9	170° 29′ 30°	2000	166 33	<b>331 9</b> 0	5902 79	
10	1560 19' 30"	1000	209 59	413 21	2299 60	
11	157° 0' 0'	1000	203 45	401 43		
12	133° 55′ 0″	800	340 27	643 44	1630 34	
13	1560 56' 30"	1000	203 98	402 44	1625 01	Alto Pencoso.
14	1370 0' 30"	1000	3 <b>9</b> 3 83	750 35	1884 94	
15	150° 51′ 30″	1000	259 94	508 62	4208 50	
16	144° 28′ 30″	800	256 27	496 02		
17	1440 11' 0'	700	226 21	437 58	688 79	
18	139° 0′ 30°	700	261 66	500 81	433 79	
19	163° 3′ 30°	1200	178 72	354 83		Pampa de la Cabra.
20		2000	192 87	384 56		Márg, izq. del Rio Desaguadero.
21	165° 0′ 0°	1200	157 98	314 16	4813 41	
22		1	208 14	414 80	28056 97	
23	150° 0' 0"	1	267 95	523 59		próx, á la Est, Villa de la Paz,
_0					4487 21	

# DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

NÚMERO	ANGULO DE LAS TANGENTES	BADIO	TANGENTES	DE LAS	LONGITED DRLAG RECTAS	OBSERVACIONES
24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34	173° 23′ 0′ 169° 20′ 0 171° 30′ 0′ 147° 20′ 30′ 142° 40′ 0′ 177° 2′ 0 177° 5′ 30′ 159° 58′ 30′ 160° 36′ 0	2000 3000 3000 3000 1000 1000 5000 1500 15	169 56 152 87 173 42 280 06 222 94 992 97 337 83 129 48 127 65 264 83 256 40 147 31	305 14 346 45 358 50 445 06 570 00 651 59 258 89 255 25 524 26 507 89	210 30 5642 99 3541 21 4350 12 16549 31 142 27 26483 43 9822 04 17585 23 391 91 13856 50	Próx. á la Estacion Santa Rosa Ciénaga del Moyano Id. id. id.
<b>3</b> 6			351 98 1113 85	696 82 2032 58	<b>54</b> 32 16	Próx. á la Estacion Maypu.

# CUADRO DEMOSTRATIVO

DE LA

# POSICION, ESTENSION Y NÚM. DE LAS RASANTES DE LA VIA

# DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

	POSICION MICTOMETRICA DE LAS			PENDIENTES Y RAMPAS		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
NŮMBRO	RASA		LONGITED	EN HILINETROS	POR	OBSERVACIONES
2	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	POR MITEO	TXIDAD	
				1		
			2002		1	Pendiente
1	0 —	22 —	2200 —	11 100	90	,
2	22 —	46 —	2400 —	12 000	83	Idem
3	46 —	139 —	9300 —	11 000	91	1dem
4	139 —	151 —	1200 —	9 500	105	Idem
5	151 —	181 —	3000 —	10 300	97	Idem
6	181 —	188 —	700 —	8 000	125	ldem
7	188 —	217 —	2900	9 640	104	ldem
8	217 —	250 —	3300 —	8 030	1 125	Idem
9	250 —	<b>268</b> —	1800 —	8 000	1 125	Idem
30	268 —	282 —	1400 —	5 400	185	Idem
11	282 —	307	2500	0 000	1	Horizontal
12	307 —	321 —	1400 —	3 900	<u>1</u>	Rampa
13	321 —	330 <b>—</b>	900 —	6 000	167	Idem
14	330 —	346 —	1600 —	3 800	1 -263	Idem
15	346 —	372 —	2600 —	7 400	1 135	Idem
16	372 —	400	2800 —	3 400	294	Idem
17	400 —	412 —	1200 —	9 000	111	Idem
18	412 —	460 —	4800 —	11 000	1	Idem
19	460 —	469 —	900 —	5 700	91 1	Idem
20	469 —	474 50	550 —	0 000	175	Horizontal
21	474 50	500 —	2550 —	11 000	1	Rampa
22	500 —	519 —	1900 —	8 100	91 1	Idem
23	519 —	5 <b>4</b> 2 —	2300 —	10 300	123	Idem
24	542 —	564 —	2200 —	6 500	97 1	Idem
25	564 —	587 —	2300	9 900	154 1	Idem
26	587 —	594 —	700 —	0 000	101	Horizontal
- 1	. 1		1	1	· ·	

	POSICION HE			PENDIENTES	Y RAMPAS	
NUMERO	DE I		LONGITUD	EN		OBSERVACIONES
5			METROS	MILIMETROS POR	POR	OBSER JECTOVES
Z	Principio	TERMINO		NETRO	OXIDAD	
	1					
27	594 —	631 —	3700 —	9 900	101	Pendiente
28	631 —	635 <b>5</b> 0	450	0 000		Horizontal
29	635 50	650	1400 .—	10 138	99	Pendiente
30	650 —	677 —	2700 —	10 300	97	Idem
31	677 —	704 —	2700 —	10 000	100	Idem
32	704 —	711 —	70u —	6 500	154	ldem
33	711 —	750 —	3900 —	9 200	109	Idem
34	750 —	763 —	1300 —	6 200	<del>- 1</del>	Idem
35	763 —	782 —	1900 —	8 568	117	ldem.
36	782 —	819 —	3700 —	8 300	l 120	Idem
37	819 —	830 —	1100 —	0 000		Horizontal
38	830 —	867 —	3700 —	0 500	2000	Rampa
39	867 —	936	6900 —	1 139	878	Idem
<b>4</b> 0	936 —	942 —	600 —	0 000		Horizontal
41	942 —	979 —	3700 —	1 300	769	Rampa
42	979 —	1000 —	2100 —	2 100	-1- 476	Idem
43	1000 —	1033 —	3300 —	0 300	3333	Idem
44	1033 —	1104 —	7100 —	1 555	643	Ide <b>m</b>
45	1104 —	1145 —	4100 —	0 976	1025	Idem
46	1145 —	1198	5300 —	1 886	<u>1</u> 530	Idem
47	1198 —	1208 —	1000 —	0 000	1_00	Horizontal
48	1208 —	1221 0380	1303 80	1 143	l 875	Rampa
49	1221 0380	1230 0380	900 —	3 400	<del>-1</del> <del>294</del>	ldem
50	1230 0380	1237 7460	770 80	2 154	464	Idem

## DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

	POSICION II			PENDIENTES		
NUMERO	DE I RASA		LONGITUD	BN		OBSERVACIONES
207	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	MILIMETROS POB	POR	ODDER I ROTORED
	PRINCIPIO	TERREINO		METROS	UNIDAD	
51	0 —	10 —	1000 —	0 000	90	Horizontal
52	10 —	33	2300 —	1 913	523	Rampa
53	33 —	70 —	3700 <b>—</b>	0 703	1422	Idem
54	70 —	156 —	8600 —	2 050	488	Idem
55	156 —	198 —	4200 —	1 050	952	Idem
56	198 —	219 —	3100 —	2 300	435 1	Idem
57	219 —	250 —	3100	1 300	769	Idem
<b>5</b> 8	250 —	342 —	9200 —	2 000	500	Idem
59	342 —	357 —	1500 —	3 600	278	Idem
60	357 —	3 <b>6</b> 3 —	600 —	0 000	~ <del>_</del> -	Horizontal
61	363 —	401 —	3800 -	1 200	833	Rampa
62	401 —	430 —	<b>2900</b> —	2 500	400	ldem
63	430 —	451	2100 —	1 100	909	Idem
64	451 —	484 —	3300 —	2 000	500 .	Idem
65	484 —	500 —	1600 —	0 900	1111	ldein
66	500 —	509 —	900 —	3 000	333	ldem
67	509 —	5 <b>6</b> 8	5900 —	2 000	<del>1</del> 500	Idem
68	<b>56</b> 8 —	<b>59</b> 8 -	3000 —	1 400	714	Idem
69	598 —	604	600 —	0 000	<u>- 1</u>	Horizontal
70	604	640 —	3600 —	1 750	<del>-1</del> 571	Rampa
71	640 —	670 —	3000 <b>—</b>	2 000	500	Idem •
72	670 —	712 —	4200 <b>—</b>	1 300	769	Idem
73	712 —	750 —	3800 —	1 850	541	Idem
74	750 —	790 —	4000 —	1 375	727	Idem
75	790 —	796 —	600 —	0 000		Horizontal
76	796 —	815 —	1900 —	1 500	667	Rampa
77	815 —	839 —	<b>24</b> 00 —	1 650	606	Idem
78	839 —	859 —	2000 —	1 370	730	ldem
79	859 —	865 —	600 —	0 000	<u> </u>	Horizontal
80	865 —	891 —	<b>260</b> 0 —	1 450	<del>1</del> - 690 -	Rampa

2	POSICION HECTOMETRICA		~	PENDIENTES		
NUMERO	DE I		FOXCILCD	RN		OBSERVACIONES
S		TERMINO	METROS	NILINETROS POR	POR	
Z	PHINCIPIO	TERMINU		METRO	UNIDAD	
81	891 —	911 —	2000 —	1 105	905	Rampa
82	911 —	916 —	500 <del>-</del>	0 000		Horizontal
83	916 —	938 —	2200 —	1 900	<del></del>	Rampa
84	938 —	945 —	7 <b>0</b> 0 —	0 000		Horizontal
85	945	963 —	1800 —	0 900	1111	Pendiente
86	963 —	981 —	1800 —	0 000	1	Horizontal
87	981 —	995 —	1400 —	0 750	1333	Rampa
88	9 <b>9</b> 5 —	1000 —	<b>500</b> —	0 000	1 	Horizontal
89	1000 —	1007 —	700 —	1 300	769	Pendiente
90	1007 —	1016 —	900 —	0 000		Horizontal
91	1016 —	1025 50	950 —	2 000	<del>-1</del> 500	Pendiente
92	1025 50	1030 —	450 <b>—</b>	0 000		Horizontal
93	1030 —	1039 50	950 —	4 200	238	Rampa
94	1039 50	1057 —	1750 —	1 600	625	Idem
95	1057 —	1071 —	1400 —	2 500	400	1dem
96	1071 —	1106 —	3500 —	5 000	<u>200</u>	Idem
97	1106 —	1128 —	2200 —	4 700	213	Idem
98	1128 —	1147 —	1900 —	8 000	1 125	Idem
<b>3</b> 3	1147 —	1181 —	3400 —	5 600	179	ldem
100	1181 —	1207 —	2600 —	8 800	1114	Idem
101	1207 —	1225 —	1800 —	7 150	140	Idem
102	1225 —	1245 —	<b>20</b> 00 —	9 400	106	Idem
103	1245 —	1250 —	<b>500</b> —	0 000	- 1	Horizontal
104	1250 —	1260 —	1000 —	10 000	100	Rampa
105	1260 —	1267 —	700 —	5 4285	184	Idem
106	1267 —	1274 —	700 —	1 4285	700	Idem
107	1274 —	1303	2900 —	υ 0 <b>0</b> 0		Horizontal
108	1303 —	1315 50	1250 —	2 840	352	Pendiente
109	1315 50	1331	1550 —	3 840	260	Idem
110	1331 —	1358 4892	2748 92	10 000	100	Idem
111	1358 4892	1363 4892	500 —	8 020	125	Idem
112	1363 4892	1368 4892	500 —	1 220	813	Idem

#### **CUADRO DEMOSTRATIVO**

DE LAS

#### OBRAS DE ARTE DE LA LÍNEA

#### DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

NÚMFRO DE ÓRDEN	POSICION HECTONETRICA		LCZ	DESI	GNACION DE LA	OBRA
1 2 3 4 5 6 7 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36	1 3 4 4 5 5 6 7 9 11 13 20 26 30 35 49 51 56 58 103 128 129 140 146 159 162 221 238 251 277 281 289 291 2924 301	20 00 83 00 51 00 67 00 78 00 47 00 01 00 30 00 70 00 80 (0) 93 00 80 00 93 00 80 00 93 00 80 00 93 00 81 00 22 00 93 00 93 00 94 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00 95 00	2 50 0 80 0 80 2 50 1 50 0 80 1 00 2 50 2 50 1 00 2 00 1 00 1 50 1 00 1 00 1 00 1 00 1 00 1	Alcantarilla Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id	de bóveda id id id id id id id id tramo de fierro id tramo de madera de bóveda id id tramo de madera de bóveda id tramo de madera id tramo de madera id tramo de madera id tramo de madera id tramo de fierro tramo de fierro tramo de fierro tramo de fierro id id id	(C*. del Balde) ( id ) ( id ) ( id )
37 38 39 40 41 42 43 44 45	303 305 306 311 313 314 318 322 331 336	24 00 00 00 65 00 10 00 13 00 60 00 87 00 76 00 94 00 00 00	3 00 2 00 2 00 2 00 1 00 2 00 4 00 2 00 20 00	Alcantarina Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Alcantarina	tramo de madera id id de bóveda tramo de madera tramo de fierro tramo de fierro tramo de fierro tramo de madera	

	-				
NUMERO DR ÓRDEN	POSICION HECTOMETRICA		LOZ	DESI	GNACION DE LA OBRA
47	346	06 00	5 00	Puentecito	tramo de fierro
41 48	349	96 00 53 00	5 00	Id	id
49	351	68 00	1 50	Alcantarilla	tramo de madera
50	366	22 00		Id	tramo de fierro
51	372	52 00	2 00	Id Id	tramo de madera
52	376	70 00	5 00	Puentecito	tramo de fierro
53	385	97 00	5 00	Id	id
54	392	00 00	1 00	Alcantarilla	
55	415	44 00	1 00	Ĭď	id
56	459	58 00	1 00	ld	id to game
57 58	473		1 50	Viaducto Alcantarilla	tramo de fierro tramo de madera
59	483 493	50 00 38 00	1 00	Canaleta	tramo de madera
60	504	50 00	1 00	Alcantarilla	de bóveda
61	512	37 00	2 00	Id	id
62	544	09 00	0 80	Canaleta	
63	551	32 80		Canaleta	
64	556	92 00	1 00	Alcantarilla	de bóveda
65	565	49 00	2 00	Id	i <b>d</b>
66	588	38 00	1 00	Ĩġ	tramo de madera
67	595	90 00		ld	id
68	606	23 00	0 80	Canaleta	1 1/ 1
69 70	627 643	02 00 36 00		Alcantarilla	de bóveda
71	656	47 00	1 00	Id Id	· id id
$7\overline{2}$	670	56 00		Îď	tramo de madera
73	674	67 00		Canaleta	tiumo de madera
74	682	89 00		Id	
75	688	87 00	2 00	Alcantarilla	de bóveda
76	708	65 00	1 00	Id	tramo de madera
77	761	11 00	10 22	Puente	tramo de fierro
78	791	98 00	10 22	Ĩď	id
79	801	14 00		Įd	id
80 81	823	60 00 15 00	60 00	Id	id [Rio Desaguadero]
82	1057 1102	85 00		Alcantarilla Id	tramo de madera id
83	1219	47 80	1 00	Īď	id
84		93 80		Îä	id
		DE	VILLA	DE LA PA	
85	0	66 00	0 50	Alcantarilla	tramo de madera
86	0	83 50		Id	id
87	23	73 85	3 00	Id	sifon á bóveda
88	28	63 60	0 80	Įd	sifon circular
89	34	69 70		ોવ	tramo de madera
90	320	98 00	3 00	ld	tramo de fierro
91	338	97 00	3 00	Id	jįjd
92 93	510 569	10 00 48 00	3 00	Id Id	de bóveda
93 94	474	90 50	1 00	Id Id	tramo de madera
95	575	02 00		Id Id	id id
96	576	73 50		Ĭď	de bóveda
				<b>-u</b>	ac norcua

NUMERO DE ÓRDEN	POSICION HECTOMETRICA		ŁCZ	DES	IGNACION DE LA OBRA
97	576	80 50	1 50	Alcantarilla	tramo de madera
98	580	60 00	1 00	Id	id
99	542	12 00	0 80	Įd	de bóyeda
100	582	16 00	0 80	ļd	id
101	586	01 00	0 80	Įd	įd
102 103	586	13 (10	0 80	Id Id	id tramo de madera
103	589 589	71 50 79 00	0 80 2 00	Id Id	id
105	590	18 75	0 80	id	id
106	592	27 00	0 80	id .	de bóveda
107	593	30 00	1 00	ld	tramo de madera
108	594	23 00	0 80	Id	de bóveda
109	595	17 00	0 80	ld	tramo de mudera
110	596	23 00	0 80	Įd	de bóyeda
111	596	52 00	1 00	ld	id
112 113	597	69 00 04 00	1 00	Id Id	tramo de madera id
114	803	25 50	0 80 1 00	id	id
115	808	83 50	0 80	Ĭď	id
116	810	30 00	0 80	Ĩď	id
117	810	39 00	0 80	ld	de bóveda
118	811	70 50	0.80	Id	tramo de madera
119	811	93 00	0 80	ld	de bóveda
120	813	17 00	0 80	Įd	tramo de madera
121 122	814	<b>38 00</b>		Id Id	id id
123	815 817	29 50	0 80	Id	id
124	817	48 00		14	id
125	821	48 50	0 80	Îd	id
126	821	69 50	0.80	Ĭd	de bóveda
127	825	98 00	0 80	Įd	tramo de madera
128	826	12 00	0 80	ld	id
129	831	24 00	0 80	Id	id
130 131	831 833	38 00 89 50	0 80 0 80	ld Id	id id
132	834	06 00	0 80	Id Id	id
133	834	75 00	0 80	μί	id
134	835	04 00	0 80	Ĩď	id
135	835	08 00	0 80	Id	id
136	838	16 00	0 80	Id	iđ
137	838	22 00	0 80	Id	iḍ
138	838	34 00	0 80	Ĭď	id
139 140	840 840	91 50 95 00	0 80 0 80	Id Id	id da hámada
141	843	51 00	0 80		de bóveda tramo de madera
143	843	55 00	0.80		de bóveda
143	843	75 10			id
144	844	37 50			ið
145	846	23 00	0 80		id
146	846	29 50	0 80	íq	iḍ
147 148	247	32 75	0.80		id
149	847	47 00 27 00	0 80		id trama da madara
139	851	ان∪ اد.	0 80	Id	tramo de madera

NUMERO DE ÓRDEN	POSICION HECTOMETRICA		Luz	DESI	GNACION DE LA OBRA
150 151 152 153 154 155 156 157 158 159 160 161 162 163 164 165 166 167 170 171 172 173 174 175 176 177 178 179 180 181 182 183 184 185 186 187 188 189 189 189 189 189 189 189 189 189	851 851 853 854 857 856 866 866 869 871 874 875 877 877 877 878 881 882 903 917 921 922 928 928 929 931 931 933 933	30 50 43 00 43 00 50 51 50 74 80 78 00 66 00 70 00 81 80 85 00 26 00 31 75 32 75 76 00 76 00 86 40 93 50 67 20 05 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75 00 75	0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80		tramo de madera de bóveda id tramo de madera de bóveda id id tramo de madera id id id id id id id id de bóveda tramo de madera id de bóveda tramo de madera id id tramo de madera id id tramo de madera id id tramo de fierro tramo de madera id id id id id id id id id id id id id
190 191 192 193 194 195	937 937 937 942 943 949 951	58 00 69 00 84 50 97 50 96 00 38 50 52 00	0 80 3 00 0 80 0 80 4 00 0 80 1 50	1d 1d 1d 1d 1d	tramo de madera tramo de fierro tramo de madera de bóveda tramo de fierro de bóveda tramo de madera
196 197 198 199 200 201 202	951 958 958 964 966	52 00 68 00 50 00 73 50 35 50 62 00 53 50	0 80 1 00 1 00 2 00 2 00	1d 1d 1d 1d 1d	tramo de madera id de bóveda tramo de madera id de bóveda tramo de madera

NUMÉRO DE ÓRDEN	POSICION BECTONETRICA		LUZ	DES	SIGNACION DE LA OBRA
203	983	70 50	0 80	Alcantarilla	tramo de madera
204	984	15 70	0 80	Id	id
205	984	52 90		ļģ	įd
206	985	32 50	0 80	ld	id
207 208	985	61 50 64 50	0 80 0 80	ld Id	id de bóveda
209	985 988	24 50	0 80	1d	id
210	989	75 50	0.80	Îd	id
211	989	78 50	0 80	ld	id
212	991	55 UO	1 50	<u>I</u> d	id
213	994	00 00	1 50	Ĭd	tramo de madera
214	994	24 00	4 00	Id	tramo de fierro
215	996 997	45 00 15 00	0 80 0 80	ld Id	tramo de madera id
216 217	998	74 00	0 80	Ĭď	id
218	1004	89 25	0 80	ĺď	de bóveda
219	1013	41 00	2 50	Id	tramo de fierro
220	1014	37 00	1 50	ld	de bóveda
221	1024	00 00		, ld	sifon de bóveda
222	1027		100 698	Puente	tramo de fierro [Rio Mendoza]
223 224	1039	93 10 97 20	1 50 1 00	Id	tramo de madera id
225	1039 1041	69 50	1 00	Id	id id
226	1046		0 80	Ĩď	id
227	1054	98 20	0 80	$\ddot{\mathbf{Id}}$	id
228	1096	40 UO	3 00	Ĩď	de bóveda
229	1105		1 50	Id	tramo de madera
230	1118	12 00	2 00	ļd	id
231	1126 1134	30 00		ld Id	id id
232 233	1134	51 20 94 00	0 80	Ĭd	de bóved <b>s</b>
234	1137	88 00	0 80	Ĩď	tramo de madera
235	1141	16 50	0 80	ld	id
236	1141	<b>27 7</b> 0	0 80	Id	id
237	1146		0 80	Įd	id
238	1146	31 40	0 80	ld	de bóveda
239 210	1151 1151	63 50 68 20	1 00 0 80	Id Id	tramo de madera de bóveda
241	1151	88 80	1 00	Ĭď	id
242	1159	12 00	0 80	Ĩď	tramo de madera
243	1176		1 00	Id	id
244	1185	64 10	2 50	Id	tramo de fierro
245	1188	77 50	0 80	jģ	tramo de madera
246	1190	54 00	0 80	ld Id	id
247	1191 1192		0 80 0 80	Id Id	de bóveda tramo de madera
248 249	1192	58 OO	0 80	Id	de bóveda
250	1194	33 70	0 80	Ĭď	id
251	1194	47 70	0 80	Ĩď	id
252	1197	68 00	0 80	ld	tramo de madera
253	1197		0 80	Ĩġ	įd
254	1199	14 80	0 80	Íď	id
<b>2</b> 55	1200	12 70	0 80	ld	id

NUMERO DE ÓRDEN	POSICION HECTOMETRICA		LUZ	DESIGNACION DE LA OBRA
256	1202	69 00	0 80	Alcantarilla tramo de madera
257	1202	75 00	1 00	Id id
258	1206	30 40	0 80	l Id id
259	1209	53 00	0 80	Id id
260	1209	65 80	0 80	ld id
261	1212	33 60	0 80	<u>Id</u> id
262	1212	40 80	0 80	Id id
263	1214	35 00	0 80	Id id
264 265	1216 1216	78 00 83 80	0 80 0 80	Id id ·
266	1218	85 80	0 80	ld de bóveda Id id
267	1219	50 50	0 80	ld id
268	12:9	67 80	0 80	Ĩď iď ·
269	1221	59 80	0 80	Īd id
270	1222	70 80	0 80	Id id
271	1225	60 00	1 00	Id id
272	1229	49 00	1 00	ld tramo de madera
273	1236	67 00	0 80	l id id
274	1237	62 40	4 00	Id tramo de fierro
275 276	$1237 \\ 1239$	81 40 48 00	1 00 0 80	Id de bóveda Id id
277	1239	87 00	0 80	Id id
278	1241	39 20	1 00	Id id
279	1244	83 80	0 80	id id
280	1250	73 00	1 00	Id sifon de bóveda
281	1254	33 50	0 80	Id id
282	1260	37 20	2 50	Id tramo de fierro
283	1262	38 90	0 80	ld tramo de madera
284 285	1262 1265	42 90 98 00	0 80 1 00	ld id Id id
286	1267	77 30	1 00	l ta iii
287	1271	09 00	0 80	ld id
288	1273	01 25	0 80	l ld id
289	1274	24 35	0 80	Id de bóveda
290	1278	47 25	0.80	Id id
291	1279	27 00	0 80	ld id
292	1279	50 25	2 00	ld id
293 294	1284 1284	00 00 05 00	0 80 0 80	ld id Id id
295	1288	43 95	0 80	ld id Id id
296	1292	49 15	0 80	Id tramo de madera
297	1293	77 20	0 80	Id id
298	1298	13 20	0 80	Īd id
<b>2</b> 99	1300	02 90	3 ()()	Id tramo de fierro
300	1300	11 80	0 80	Id tramo de madera
301	1302	82 00	0 80	Įd id
302	1303	11 65	0 80	l ld id
303 304	1305 1308	16 80 88 50	0 80 10 00	Id id
30 <del>4</del> 305	1310	11 70	0 80	ld tramo de fierro Id de bóveda
306	1310	36 20	0 80	ld de boveda. Id id
307	1312	46 65	0 80	Id tramo de madera
308	1312	55 50		

NUMÉRO PE ÓRDEN	POSICION  ENTONETRICA		LUZ	DESIGNACION DE LA OBRA
309 310 311 312 313 314 315 316 317 318 319 320 321 322 323 324 325 326 327 328 329 330 331 332 333 334 335 536 337 338	1313 1313 1315 1318 1321 1322 1322 1323 1324 1325 1326 1327 1328 1330 1331 1333 1335 1336 1337 1338 1339 1340 1341 1344 1345 1345 1348	29 80 88 00 60 00 60 00 90 55 26 50 82 30 90 60 51 80 35 70 25 20 93 60 31 90 56 50 60 80 54 75 62 50 62 50 63 50 63 50 63 50 64 75 62 50 63 60 63 60 64 76 65 65 66 85 66 65 67 66 65 67 68 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 68 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 65 68 68 65 68 68 68 68 68 68 68 68 68 68 68 68 68	1 00 30 00 2 00 3 00 0 80 10 00 6 00 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 60 2 00 0 60 0 60 0 60 0 60 0 60 0 6	Alcantarilla tramo de madera Puente tramo de fierro [Arroyo Zanjon] Alcantarilla de bóveda  Id id Id id Paso inferior tramo de fierro Id id Alcantarilla de bóveda Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id sifon circular Id sifon circular Id sifon circular Id sifon circular Id id Id id Id id Id id Id sifon circular Id sifon é bóveda Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id Id id
339 340 341 342 343 344 345	1349 1352 1361 1361 1361 1362 1368	69 72 82 02 35 32 42 92 95 17 13 92 78 42	0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80	Id id ld ld ld ld ld ld ld ld ld ld ld ld ld
346 347	1368 1368	87 92 98 62	6 00   0 60	Paso inferior id Alcantarilla id proyecto

NOTA—Estas obras de arte desde el núm. 92, inclusive, hasta el fin, han sido proyectadas segun tipos, escepto los núms. 175, 222 (Puente Rio Mendoza), 304, 310, 414, 316, 333, 345, 346 y 347.

#### PROSPECTO DE TIPOS DE LAS ALCANTARILLAS

Las obras de arte del cuadro precedente, hasta el núm. 91 inclusive, como tambien los núms. 175, 222, 304, 310, 314, 315, 333, 345, 346 y 347, tienen todos proyecto especial correspondiente. Todas las demas, fueron clasificadas y proyectadas segun los tipos siguientes:

TIPO	LUZ	ALTURA M E D I A DEL TERRAPLEN	CANTIDAD
A. B. C. D.	0 80 1 00 1 50 2 00	1 52 1 68 1 66 2 04	88 27 7 4
_	_	-	126
E. F. G.	2 50 3 00 4 00	2 15 2 12 3 16	3 3 3 9
H. I. J. K. L.	0 80 1 00 1 50 2 00 3 00	2 38 2 47 3 14 2 83 3 43	72 10 3 3 4
	_	_	92
M. N. O. P.	0 80 1 00 1 50 0 60	2 78 3 16 3 50 1 80	4 2 2 2 11
	A. B. C. D. — E. F. G. — H. I. J. K. L. — M. N. O.	A. 0 80 B. 1 00 C. 1 50 D. 2 00   E. 2 50 F. 3 00 G. 4 00   H. 0 80 I. 1 50 K. 2 00 L. 3 00   M. 0 80 N. 1 00 O. 1 50	TIPO LUZ MEDIA  DEL TIRRAPLIN  A. 0 80 1 52 B. 1 00 1 68 C. 1 50 1 66 D. 2 00 2 04   E. 2 50 2 15 F. 3 00 2 12 G. 4 00 3 16   H. 0 80 2 38 I. 1 00 2 47 J. 1 50 3 14 K. 2 00 2 83 L. 3 00 3 43   M. 0 80 2 78 N. 1 00 3 16 O. 1 50 3 50

#### CUADRO

#### DE LOS

# Edificios de Estaciones, Casas de camineros y accesorios de San Luis a Mendoza

MUNERO de orden	POSICION Brctonetrica	EDIFICIOS Y ACCESORIOS
		San Luis á Villa de la Paz
1	144 00	Casa de Camineros
2	284 50	Estacion Balde
3		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
4	• •	Letrina
5	• •	Semafor
7	••	Pozo
8	• •	Galpon de cargu Casa de Camineros
9	467 00	Casa de Camineros
10	633 00	Estacion Pencoso
ii l	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
12	• •	Letrina Letrina
13		Semafor
14	••	Pozo
15	• •	Galpon de carga
16 17	795 00	Casa de Camineros Casa de Camineros
18	93 <b>9</b> 00	Estacion Desaguadero
19	202 00	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
20	•••	Letrina
21		Semafor
22		Pozo
23	• •	Galpon de carga
24	1.04.00	Casa de Camineros
25 26	1096 00 1203 00	Casa de Camineros
27	1205 00	Estacion Villa de La Paz
78	• •	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba Letrina
29		Semafor
30		Pozo
31		Galpon de carga
32		Casa de Camineros
33	•	Mesa giratoria
.		Villa de la Paz á Mendoza
34	182 00	Casa de Camineros
35	360 00	Estacion La Dormida
36	300 (A)	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
37	••	Letrina Letrina
38	••	Semafor
39	••	Pozo
40	••	Galpon de carga
41	499.00	Casa de Camineros
42	472 00	Casa de Camineros

NUMERO de ORDEN	POSICION Hictoritaica	EDIFICIOS Y ACCESORIOS
43	601 00	Estacion Santa Rosa
44		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
45	••	Letrina Letrina
46		Semafor
47	••	Pozo
48	••	Galpon de carga
49	••	Casa de Camineros
50	733 00	Casa de camineros
51	793 00	Matacion Alto Verde
52	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
53	• •	Letrina
54	• •	Semafor
55	•:	Pozo
56 57	. :	Galpon de carga Casa de Camineros
58	913 50	Estacion San Martin
59	910 00	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
60	• • •	Letrina
61	••	Semafor
62	••	Pozo
63	••	Galpon de carga
64		Casa de Camineros
65	1010 00	Estacion de Palmira
66		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
67	•	Letrina
68		Semafor
69	• •	Pozo
70	• •	Galpon de carga Casa de Camineros
71 72	1133 00	Casa de Camineros
73	1247 50	Estacion Maipú
74	1227 00	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
75	•	Letrina
76	•	Semafor
77		Pozo
78	• •	Galpon de carga
79		Casa de Camineros
80	1365 50	Estacion Mendoza
81	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
82	• •	Letrina
83 84	•	Semafor Pozo
85	••	Galpon de carga
86	••	Casa de Camineros
87	••	Casa de empleados
88		Depósito de locomotoras y coches y talleres de repa
	-	raciones raciones
89	••	Mesa giratoria

## CUADRO DE LOS CAMBIOS Y VIAS AUXILIARES

	POSICION	NUMBRO	VIAS AUXILIARES	
		de cambios	Número	Longitud
Estacion	Balde	2	1	374 00
•	Pencoso	2	1	374 00
>	Desaguadero	2	1	374 00
•	Villa de Paz	9	4	1244 00
•	La Dormida	2	1	374 00
•	Santa Rosa	2	1	374 00
>	Alto Verde	2	1	374 00
>	San Martin	2	ı	374 00
•	Palmira	2	1	374 00
>	Maipú	2	1	374 00
>	Mcndoza	17	5	2403 00
	Total	44	18	7013 00

### PRESUPUESTO GENERAL DE LAS OBRAS

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
I — Adquisicion de terrenos é indem- nizaciones				
Terrenos para la via general y estaciones. Indemnizaciones para cercos, cosechas, ca-		••	••	80000 00
sas, etc Total		-		20000 00
II—Limpieza de la vía				
Cortar montes, sacar árboles, preparar el terreno por el ancho de 30 m00			••	11200 00
Total	_	_		11200 00
III — Movimientos de tierra				
Escavacion y formacion de terraplenes hasta el asiento de las traviesas para la vía general y estaciones.  1º Categoría — Tierra de fácil escavacion (comprendiendo el balasto)	m³	2448814 04 441787 18 99771 63 57218 06	0 164 0 294 0 600 1 000	401605 50 129885 43 59862 98 57218 06
Total	_	_		648571 97
IV — Obras de arte				
DE SAN LUIS Á VILLA DE LA PAZ				
Alcant. de bóveda—Luz 2.56—Hect. 1.20 Id de id id 0.80— id 3.81 Id de id id 0.80— id 4.51 Id de id id 2.50— id 5.82 Id de id id 1.50— id 6.67 Id de id id 0.80— id 7.78 Id de id id 1.00— id 9.47 Id de id id 1.00— id 11.04 Id abierta id 2.50— id 11.04 Id id id 2.50— id 20.72 Id id id id 1.00— id 20.72 Id id id id 1.00— id 26.00 Id de bóveda id 1.00— id 30.30		::		2477 29 838 79 831 24 2127 90 1933 28 672 51 975 81 905 59 853 16 1580 80 590 48 817 47 14604 32

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIQ UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de bóveda, Luz 2.00-Hect.			1	14604 32
35.13		٠	1	1109 95
1d 1d. Luz 2 00—Hect. 49.70				1830 98
Id id, Luz 1 00- Hect. 51.80	• •	••		1545 89
Id id, Luz 2.00 - Hect 56.93	1 (	••		1601 59
Id abierta, Luz 1.00—Hect. 58.88	••	• •	••	754 17
Id id, Luz 1.50—Hect. 128.50	••	••		1110 42
Id id, Luz 1.00—Hect. 129.04		••	1 ::	1596 59 1123 17
Id abierta, Luz 1.00—Hect. 140.47	١١	••	::	336 19
Id 1d, Luz 1.00—Hect. 146.22	١١	••	! !!	371 94
1d de boveda, Luz 1.50—Hect. 159.02	١١	• •		954 93
Id id, Luz 1.00—Hect. 162.31	١ ا	. •		946 58
1d abierta, Luz 1.00—Hect. 185.84			1	538 66
ld id, Luz 1.00 – Hect. 212.15		• •		551 <b>3</b> 0
Id de bóveda, Luz 1.00—Hect. 221.00		• •		941 43
ld abierta, Luz 1.00—Hect. 238.32 ld sifon circular, Dametro 0.60—Hect. 251.06	••	• •		477 40
Alcantarilla abierta, Luz 2 50—Hect. 277.57		• •	1	388 81
Id id, Luz 2.00—Hect. 281.38	••	• •		545 40 353 56
Viaducto del Balde, Luz 100.00-Hect. 289.05		• •	1 1	39977 92
Viaducto, Luz 21.45—Hect. 291.12		••		4861 65
1d, Luz 32.66—Hect. 292.50	l l	•••		6522 20
Id, Luz 32.46—Hect. 294.12	١١	••		6828 81
Alcantarilla abierta, Luz 2.50—Hect. 301.52	المالا			595 80
ld id, Luz 3.00—Hect. 303.24			1	645 94
Id id. Luz 2.00—Hect. 305.00.	••	••		557 19
Id id, Luz 2 00—Hect. 306.65 Id id, Luz 2 00—Hect. 311.10		••	!	456 97
Id de bóveda, Luz 1.00—Hect. 313.13	•••	••		511 42
ld abierta, Luz 2.00—Hect. 314.60		••	• •	575 87
Id id, Luz 4.00—Hect. 318.87		••		722 83 857 87
Id id, Luz 2,00—Hect. 322.76		•••		362 10
Viaducto, Luz 21.20—Hect. 331.94.	1		::	4486 57
Alcantarilla abierta, Luz 1.00—Hect. 336.00	1		1	447 17
Puentecito, Luz 5.00-Hect. 346.96		••	i . 1	640 38
Id, Luz 5 00Hect. 349.53	••	••	1 . 1	703 24
Alcantarilla abierta, Luz 1.50—Hect. 351.68	•••	••		524 79
Id id, Luz 3.00—Hect. 366.22	1. 1	• •	1	645 53
Puentecito, Luz 5,00—Hect. 372.52.		••		357 29
Id, Luz 5 00—Hect. 385.97	••	••		1216 39 613 5 <b>9</b>
Alcantarilla abierta, Luz 1.00-Hect. 392.02		••		424 58
Id id. Luz 1.00—Hect. 415.44		•	"	437 80
Id id, Luz 1.00—Hect. 459.58 Viaducto de los Pocitos, Luz 100.00—Hect.	1 !	••	::	278 34
473.87	1		1 1	47565 61
Alcantarilla abierta, Luz 1.50—Hect. 483.50		••	1 1	384 49
Canaleta. Luz 1.00—Hect. 493.38	l!	• •		115 88
Alcantarilla de bóveda, Luz 1.00-Hect.	[	• •	''	110 00
504.50			1 1	1217 78
Id id, Luz 2.00—Hect. 512.37				2442 69
	1 1		1	157661 97

	55			
INDICACION DE LAS OPPAS	E G	CANTIDADES	PRECIO	COSTO
INDICACION DE LAS OBRAS	ign a	CANTIDADES	UNITARIO	PARCIAL
	Desig de la		₽	<b>\$</b>
	<u>.                                    </u>	<u> </u>		
Canaleta, Luz 0.80-Hect. 544.09				157661 97 89 58
ld, Luz 0.80—Hect. 551.32 80	::		••	131 07
Alcantarilla de bóveda Luz 100—Hect.			,,	101 0.
556-92	••	••	••	781 25
Id id. Luz 2.00—Hect. 565.49	4	••	••	1666 43
Id id, Luz 1.00—Hect. 595.90	::	•••	••	294 36 272 69
Canaleta, Luz 0.80—Hect. 606.23		::		86 60
Alcantarilla de bóveda, Luz 2.00—Hect.	}			
627.02	••	••	••	2610 35
Id id, Luz 1 00—Hect. 643.36	• •	••	••	1505 87
Id abierta, Luz 100—Hect. 670.56.	::	••	••	1420 41 338 84
Canaleta, Luz 0.80—Hect. 674 67	۱	::	••	124 53
Id. Luz 0.80—Hect. 682 19	١			97 87
Alcantarilla de bóveda, Luz 2;00—Hect.				
688.87 Idem abierta, Luz 1.00 — Hectómetro	••	••	••	1680 53
708.65	١			343 79
Puente, Luz 10.22—Hect. 761.11	::		•••	2020 52
Id. Luz 10.22—Hect. 791.98			••	1848 73
Id. Luz 21.45 - Hect. 801 14		••	••	4115 99
Puente sobre el Rio Desaguadero-Luz 60.00-Hect. 823.60	i			
Alcantarilla abierta—Luz 1.00—Hectóme-		• • •	• •	60534 13
tro 1057.15	١			335 70
Id id, Luz 100-Hectometro 1102.85		••		278 58
Id id, Luz 1.00— id 1219.47.80 Id id, Luz 1.00— id 1230.93.80		••	• • •	409 11
1d 1d, Luz 1.00— 10 1230.93.80		••	••	302 60
				238951 50
DE VILLA LA PAZ À MENDOZA				200001 00
Alcantarilla abierta-Luz 0.50-Hectóme-				
tros 0.66 y 0.83 50 (altura media 1.50)	No	2	404 43	808 86
Id sifon —Luz 3.00—Hectómetro 23.73 85.	ļ			1384 71
1d 1d -Luz 0.80- id 28.63.60.	<b>.</b> .		••	581 81
Id abierta—Luz 0.80— id 34 69.70. ld id —Luz 3.00— id 320 98	ı	••	•	221 40
Id id —Luz 3.00— id 320 98 Id id —Luz 3.00— id 338.97	•••	••	••	1200 04
Id id —Luz 3.00— id 320 98 Puente —Luz 10.22— id 903.50	::		••	1131 50 3855 81
TO SOUTE ELIGIO DE MENDOZA—LNZ 100.698	'	.,	••	3000 01
-Hectómetro 1027.75	<b> </b>		••	29495 50
Puente—Luz 10.00—Hectómetro 1308.88.50. Id sobre el zanjon—Luz 30.00—Hectóme-	•••	•• .	• • •	2663 33
				12163 28
Paso inferior-Luz 10.00-Hect. 1321.26.50.		l ::		6620 54
Id 1d —Luz 6 00— id 1322.82.30.				4291 46
Id id —Luz 6.00— id 1331 97		••		1488 73
Paso inferior (con dos alcantarillas)—Luz 6.00—Hectómetro 1368.87.92	1			11040 00
	•••	••	••	11949 92
	ı	1		316808 39

	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PREC10	COSTO
INDICACION DE LAS OBRAS	ign a	11.0	UNITARIO	PARCIAL
	Des de la	CAN	7	7
Tipo A-Alcant. abierta-Luz 0.80, altura				316808 39
media 1.52	N٩	88	366 71	32270 48
> B-Id id-Luz 1.00, alt. med. 168	>	27	448 77	12116 79
> C-ld id-Luz 1.50, alt. med. 1.66		7 4	444 84 539 14	3113 88 2156 56
> 1)—Id id—Luz 2.00, alt. med. 2.04 > E-Id id—Luz 2.50, alt. med. 2.15	3	3	693 90	2081 70
F-1d id—Luz 3.00, alt. med. 2.12		3	737 58	
> G-ld id-Luz 4.00, alt. med. 3.16	>	3	1268 84	3806 52
» H-ld de bóvLuz 0.80, id id 2.38		72	573 58	
• 1—ld id —Luz 1.00, id id 2.47		10	660 26	
> J-Id id -Luz 1.50, id id 3.14 > K-Id id -Luz 2.00, id id 2.83		3 3	955 49 854 00	
• L—Id id —Luz 3.00, id id 3.43	5	4	1445 28	
M—Id sifon —Luz 0.80, id id 2.78		4	566 08	
> N-Id id -Luz 1.00, id id 3.16	>	2	912 48	1824 96
> O-ld id -Luz 1.50, id id 3.51 > P-ld id -Luz 0.60, id id 1.80	>	2	1164 76	
» P-ld id -Luz 0.60, id id 1.80	*	11	477 81	5255 91
Total	-	_		445351 72
V—Pasos á nivel	].			
Terraplenes y contrarieles	Nº	98	135 00	13230 00
Total	-	-	-	13230 00
VI—Via permanente				
Vía general		260 <b>724</b> 7 013		
Largo total de la via permanente Cambios completos colocados	Nº	267 737 44	8344 90 748 <b>4</b> 8	2234238 49 32933 12
Total	_		·	2267171 61
VII—Estaciones y edificios accesorios	i ! 			<del></del>
ESTACION MENDOZA				
77.410.11 4. 12 TA A .12 .	Nº			AA700 00
Edificio de la Fatacion	, N	1		66538 82 46268 97
Estanque de fierro con su zanja de limpie-		• 1	•••	20400 71
za, pozo y bomba		1	••	<b>4710</b> 37
raciones	•	1		40785 39
Casa para empleados	>	1	•••	5503 15
Letrina	3	1	• •	1604 07 <b>54</b> 59 74
Báscula para pesar wagones		î	::	2261 44
Casa para camineros	>	1		2222 57
Semafor	>	1	::	188 11
Para-golpes	>	5	75 00	375 00
+	. 1	•	•	175917 63

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Pozo  Máquinas—útiles para el taller  Muro de cerco y plantaciones  Piletas, etc  Muebles, libros y útiles para la esplotacion de la línea  Total	••	••	: :: :: ::	175917 63 100 00 15000 00 11000 00 5000 00 4000 00 211017 63
Edificio de la Estacion	) ; ; ; ;	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	75 00	10096 44 6416 82 1531 22 557 94 2222 57 4676 89 188 11 150 00 1000 00 1000 00 1000 00
Edificios de las estaciones Galpones de carga	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	9 9 9 9 9 9	3362 07 4437 02 1531 22 557 94 100 00 188 11 1000 00 600 00	39933 18 13780 98 5021 46 900 00 1692 99 9000 00 5400 00
VIII—Casas de camineros  Casas de camineros	N•.	17	2521 85 —	42871 45 42871 45

	<del>,</del> -			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	Ī		1	
IX—Telégrafo				
Línea telegrafica de dos alambres con los aparatos necesarios	km	260 724	155 786	40617 15
Total			_	40617 15
X—Tren rodante				
Locomotoras de carga [americanas] con si tender, armadas y puestas en Villa Ma	! I			
ría Locomotoras [inglesas] para pasageros co	. N•.	6	17050 00	102300 00
tender, armadas y puestas en Villa Ma	•	6	18142 00	108852 00
Locomotoras—Total	$\cdot   -  $	_	-	211152 00
Wagones cubiertos de 12 toneladas de port armados y puestos en Villa Maria Wagones para ganado, armados y puesto en Villa Maria	N°.	60	1693 00 1628 00	
Wagones plataformas de 12 toneladas de porte, armados y puestos en Villa Mari	8 >	60	1202 00	
Coches de 1 de clase, armados y puestos e Villa Maria	n ,	6	4900 00	29400 00
Villa Maria	.   >	6	5140 00	30840 00
en Villa Maria		6	3030 00	18180 00
ria Piezas de repuesto para todo el tren re		6	2530 00	15180 00
dante	•••			30000 00
Suma	.   -	-	-	329860 00
Aumento de <sup>1</sup> /10 para beneficio	$\cdot \mid \cdot$			32986 00
Wagones y coches-Total	-	-	-	362846 00
Tren rodante—Total	-		_	573998 00
Suma total		-	-	4496156 76
	- 1	I	1	i

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
BESUMEN				
I — Adquisicion de terrenos é indem- nizacienes		:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::		100000 00 11200 00 648571 97 445351 72 13230 00 2267171 61 353144 86 42871 45 40617 15 573998 00 4496156 76
Imprevistos: el 5% sobre la suma  Direccion é inspeccion á \$f. 300.00 por ki lómetro—kilómetros 260.724  Conservacion de la via por 1 año á \$f. 150.00 por kilómetro—kilómetros 260.724		••		224807 84 78217 20 39108 60
Costo total en \$f	_	_	_	4838290 40
Costo total en moneda nacional oro  Costo total por kilóm.—kilm. 260.724; \$m/n	-	_ _	_	4999576 74 19175 74

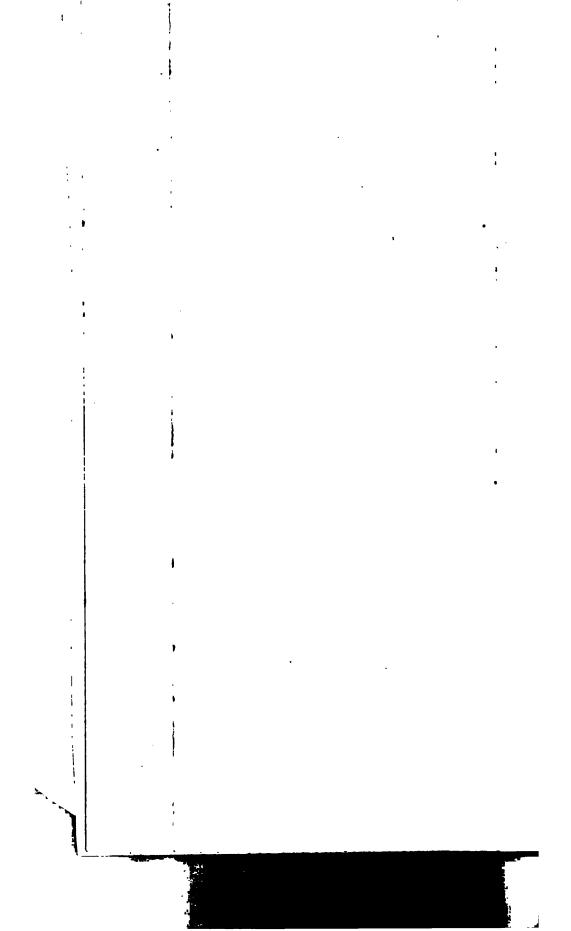
· ·

.

•

.

•



1

•

. .

. .

. .

•

•

•

